

学術情報リポジトリ

傾斜海浜上における砕波帯内定常流速の鉛直分布に 関する理論的研究 (7)

メタデータ	言語: Japanese
	出版者:
	公開日: 2013-12-13
	キーワード (Ja):
	キーワード (En):
	作成者: 平山, 秀夫, 安東, 祐一
	メールアドレス:
	所属:
URL	https://doi.org/10.24729/00007658

傾斜海浜上における砕波帯内定常流速の 鉛直分布に関する理論的研究(VI)

平山秀 ギ・安東祐-*

Theoretical Study of Vertical Distribution of Mass Transport in Surf Zone on Sloping Bottom(VI)

Hideo HIRAYAMA* · Yuuichi ANDOU*

ABSTRACT

It is well-known that the undertow is one of the main factors which causes the sedimentation and the erosion of beaches in surf zones.

The purpose of the present paper, the 7th report with respect to the theoretical predictions for the vertical distribution of undertow inside a surf zone is to establish the much better theoretical one by improving those of the previous paper(2003).

These theoretical derivations ,therefore, are based on the same procedures as were used in the previous paper(2003) except that the surface steady flow increasing in proportion to the wave celerity is used as assurface boundary condition insteady of the surface vorticity inside a surf zone in this analytical calculations for a prediction for the undertow, on the assumption that the eddy viscosity $v_{\rm t}$ could be represented by a combination curve of an exponential function of the vertical distance from the sloping bottom inside the lower eddy-spread region from the wave trough level and the constant values inside the upper eddy-production region as well as the previous paper(2003).

These analytical calculations result in finding that the obtained theoretical results are in much better agreement with the experimental ones rather than those of the previous paper(2003), and also in comfirming that it is so much reasonable to adopt the surface boundary condition as shown above for a theoretical prediction for the undertow in surf zones.

Key Words : mass transport, undertow, eddy-viscosity equation, breaking waves, surf zone, vorticity.

1. 緒論

わが国は四方を海に囲まれており、その海岸線は約3 万4千kmに達し、世界全体の海岸線の約7%を占めてい る。それは国土の37万kmという面積から考えると大変 長く、広大なアメリカの海岸線に匹敵する長さを有して いる。それ故に、わが国の沿岸域では、突発的に起こる 台風や地震などによる高波・高潮・津波等といった波浪 災害や、港湾埋没・河口閉塞・海岸侵食等に代表される 漂砂災害等のいわゆる海象災害が頻発し、防災や国土保 全と言った観点から深刻な社会問題となっている。中で も特に海岸侵食の問題は、わが国の国土(領土)保全に 直結し、既にこれまでにも示したように¹¹、近年,全国的

2004年4月14日受理

* 建設工学科(Department of Civil Engineering)

に侵食の傾向が顕著になってきており、およそ過去70年間では、年平均約200haの国土が消失され続けている現状であり、その軽減防止対策の継続は国の重要な施策の一つとなっている。

わが国におけるこれらの漂砂災害の防止の課題に関す る研究は、理論解析・室内実験・現地観測あるいは数値 計算等を駆使して、種々の角度から行われその成果が積 み重ねられきている。それらを大まかに着眼点別に分類 すれば、1)沖合いに造られた防波堤・突堤等の海岸構 造物による沿岸漂砂の遮断のコントロール策、あるいは、 砂防ダムの建設・河川の改修や砂利採取などによる海岸 への流出土砂量の減少抑制策、2)汀線の積極的な前進 策、3)海岸に到着する波力の極小化策、等に分けるこ とができよう。

特に近年では、現場重視の観点から、現実的な海岸漂 砂移動対策・堤防や護岸などの前面基礎洗掘対策・侵食 崖などの基礎洗掘対策・海底変形対策・構造物の沈下や 洗掘対策・来襲波の消波対策等の具体的な研究開発の課 題に対しても力点が置かれるようになってきている²¹。 これらの対策が効果を発揮し、その目的が達成されてき ているかどうかと言うことは、漂砂移動および海岸侵食 の元凶である波および流れを、自然の摂理に背かないよ うに、いかに合理的にコントロール(制御)できるかに 依存しているのであって、むしろ自然の力をうまく利用 ・活用する視点が重要である。したがって、このような 観点から、これまでに開発された海岸漂砂・侵食対策工 法としては種々あるが、その代表的なものとして、海岸 堤防・護岸消波堤・離岸堤・養浜工・緩傾斜堤・ヘッド ラントセ工法、等を挙げることができる。しかしながら、 これらは海岸漂砂・侵食対策としてはまだ十分ではなく 残された課題も多い。

本研究は、以上に述べたような海岸侵食防止対策を確 立させていく上での基礎的事項であり、かつ漂砂移動及 び海岸侵食を誘起させる要因の一つである砕波帯に発生 する戻り流れについて、その特性を明らかにしようとす るものである。ここでは特に、前報1)(以下、前報とは この論文を指す。)に引き続いての継続研究であり、戻 り流れの鉛直分布に関する理論解析を行い、理論結果の さらなる改良を試みたものである。すなわち、基本的に はSvendsen³)の渦動粘性係数モデル式を用いた解法に基 づくが、特に本報では従来の水面条件を水面渦度の推定 式に代わって、新たに水面での定常流(波の波速に比例 する量)を適用して、理論解析を行ったものである。そ の際、砕波帯内においての鉛直方向領域は、前報と同様 に、①底面からトロフの底面までの高さd1の領域と、② dtから平均水面hまでの領域,の2つに分けて考え、さ らに渦動粘性係数レルは①領域では指数関数で表示し,-方,②領域は一定値と仮定する。また、せん断力の鉛直 分布についても、前報と同様、各領域ごとに各々異なる 直線分布で表示できると仮定した。 なお、レ・の指数関 数の表示におけるpの最適値は前報1,と同じP=0.2 5とした。

2. 砕波帯内における戻り流れの理論の再検討

本報では、理論の基礎式としてはは前報¹⁾と同様に、 Svendsen³⁾や岡安ら(1987)⁴⁾の渦動粘性係数モデル式 に基づくが、ここでは特に、水面条件として新たな表示 法を適用して、前報と異なる理論展開を行い、その修正 を行う。すなわち、ここでは前報と同様に、砕波帯内の 任意の地点での鉛直領域を、底面からd_t(トロフの底面 からの高さ)までの範囲の①領域と、d_tから平均水面ま での範囲の②領域、の2領域に分けて考える。そして、 ①領域の渦動粘性係数レtを.前報と同様に指数関数で表示し,一方,②領域では一定値と仮定し,かつせん断力の鉛直分布については,前報と全く同様に2領域で各々異なる直線分布式で表示できると仮定する。しかし,水面条件の設定は,前報とは全く異なって水面渦度ではなく,水面定常流速で設定して新たな理論展開を行う。

(1)基礎式,境界条件式および連続式

ここでは、前報と同様に砕波帯内の質量輸送速度の式 を導出するために基礎式を示すとともに、それに基づく 解析解中に含まれる未知定数を算出するに当たっての必 要な境界条件式および連続式の検討を行う。

1) 基礎式

いま、水平面内に作用する一周期平均のせん断力 τ と 定常流速Uの関係を示した渦載粘性係数モデル式は、次 式のように与えられる。(ここでは、鉛直座標z'は底面 を原点として鉛直上方向を正とし、後述の図中のzは、z=z' - hとする。)

$\tau = -\rho \mathbf{u}' \mathbf{w}' = \rho \nu_t \partial \mathbf{U} / \partial \mathbf{z}'$	(1)
次に,式(1)のせん断力でと渦動粘性係数レtは,	岡安

らの実験結果によれば、	次式のように示されている	0
0.001020	(-+ -+ 0, 10, 0, 1) (+ +-)	10

$$\tau = 0.0019 \,\rho C^{-} (Z - \alpha_{t})/\alpha_{t} + 0.0016 \,\rho C^{2} \qquad (2)$$

$$\nu_{t} = 0.013 cz^{2} \qquad (3)$$

ここで, c=σ/k (σ=2π/T,k=2π/L,c:波速,T:周期,L :波長)である。

しかしながら、ここでのν・の係数値は、これまでに も指摘したように、波の周期(T)に関連つ、けて次式 のように表示する。

$$\nu_t = (0.0065T)cz'$$
(4)

一方、ここでは、前報と全く同様に ν_t を次式に示すよ

うに、①と②領域別に異なる分布式で表示できるものと 仮定する。

①領域
$$(0 \le z' \le d_t)$$
; $\nu_t = Ne^{P(Z' - d_t)}$ (5)
②領域 $(d_t \le z' \le h)$; $\nu_t = N$ (6)

ここで、p(>0)、Nは定数である。Nの値は、Z'= d_tでの ν_t の値は岡安らの修正結果 [式(4)] と等しいと 仮定すれば、

N = 0.0065Tcd_t (6') となる。 $p l \nu_t$ の鉛直分布を支配する任意定数であるが、 ここでは、前報と全く同様にしてp = 0.25と設定し た。従って、 ν_t 及び τ は最終的には①と②領域別にそ れぞれ次式のように表される。

①領域:

$$\nu_{\rm t} = 0.0065 {\rm Tcd}_{\rm t} {\rm e}^{{\rm p}({\rm z}' - {\rm d}_{\rm t})}$$
 (7)

$$\tau = 0.0065 \rho \operatorname{Tcd}_{t} e^{p(z'-d_{t})} \partial U/\partial z'$$
$$= \rho \operatorname{Ne}^{p(z'-d_{t})} \partial U/\partial z' \qquad (8)$$

2領域:

 $\nu_{t} = N = (0.0065T)cd_{t}$ (6')

 $\tau = \rho N \partial U / \partial z' \tag{9}$

この式(8)および(9)が、いわゆる渦動粘性モデル式(基礎式)である。

また、前述のように、せん断力(τ)は、d_t以下の 領域では一般的に鉛直方向には直線分布を示すことが、 理論的に明らかにされている。従って、ここでは、鉛直 領域を、① δ ~d_t (δ :底面境界層厚)と②d_t~h (h:平均水位)に分けて、それぞれ、

①領域:
$$\tau = az'+b$$
 (10)

②領域:
$$\tau = a'z'+b'$$
 (11)

のように表現できると仮定した。

a) ① ($\delta \sim d_t$) 領域の場合:前報の結果と全く同じ である式(8)と(10)との関係より,

$$\rho N e^{P(Z - ut')} \partial U / \partial z' = az' + b \qquad (12)$$

となり、この式は、結局、次式のようになる。
$$\partial U/\partial z' = az'e^{-p(z'-d_t)} + be^{-p(z'-d_t)}/(\rho N)$$

(ここで, A=a/(ρN), B=b/(ρN))

これを積分して、そのときのUをUıとすれば、次式 が得られる。

$$U_{1} = A \int z' e^{-p(z'-d_{t})} dz' + B \int e^{-p(z'-d_{t})} dz' + C_{0}$$

= $-(A/p)z' e^{-p(z'-d_{t})} - (A/p^{2}+B/p)e^{-p(z'-d_{t})}$
(14)

従って,底面条件である $z'=0 \Rightarrow \delta$ での U_1 の値(U δ) は次式のように表される。

$$U\delta = (A\delta/p)e^{-p(\delta-d_t)} - (A/p^2 + B/p)e^{-p(\delta-d_t)}$$
(15)

- b) ② (d_t~h)領域の場合: 式(9)ど(11)との関係より, *p*N∂U/∂z' = a'z'+b'
- となり、a)の場合と同様にして、結局、この領域のU をU₂とすれば、

 $(227, A'=a'/(\rho N), B'=b'/(\rho N))$

以上のU₁とU₂の結果の表示式から明らかなように, U₁, U₂を求めるには、6個の未知定数(A, B, C₁, A', B', C₂)を決定しなければならない。従って,以 下では、この6個の未知定数を決定するための条件式を 示し、それらを用いて具体的にU₁, U₂を求めることに する。

2)境界条件式

a)水面条件式:

前報では、水面条件として次式で表示される水面渦度を用いた。

$$\omega \doteq \frac{\partial U}{\partial z}, |_{z'=h} = \frac{\delta \Gamma_{o}^{2}}{\pi H^{2} (4\Gamma_{o} - \pi^{2} H^{2})}$$
(18)

ここで、「L。は渦の循環値であって、次式のように表 わせれる。

$$\Gamma_{\circ} = \left\{ \frac{2\pi^{3}g^{2}TH^{3}h}{b} \left(\frac{\partial H}{\partial h} + \frac{H}{4h} \right) \tan \theta - \frac{4\pi^{2}f^{2}H^{5}Tg^{2}}{3h \cdot b} \right\}^{1/3}$$
(19)

[b=15, f'=0.01 (摩擦係数)]

一方,本報では全く別の方法,すなわち,後述の式(20)で表示されるように,水面波速cに比例する水面定 常流速を用いることにした。

 $A'h^2+2B'h+C_2=2\varepsilon(gh)^{1/2}$ (20')

ここで、 ε は0< ε <1の任意定義である。後述してある ように、 ε の値の種々の変化に基づく理論値と実験値と の対応から、ここでは ε =0.3と決定した。

b)底面条件式:

ここちでは,底面条件として前述の式(15)で与える。 すなわち,

$$U_{1} \begin{vmatrix} \vdots \\ z'=0 \end{vmatrix} = U\delta = \alpha , A+pB$$
$$= -p^{2} \alpha e^{-pd_{t}} + C_{1}p^{2}e^{-pd_{t}} \qquad (21)$$

ここでUSは、前報と同様に平山の式を適用する。

(16)

$$-(A/p^{2}+B/p)e^{-p(z'-d_{t})}+C_{1} dz' + \int_{dt}^{h} \{A'z'^{2}/2+B'z+C_{2}\} dz' = 0$$
(23)

したがって、 A(-2e^{pdt}+pdt+2)/p³+B(-e^{pdt}+1)/p²+C₁dt +A'(h³-dt³)/6+B'(h²-dt²)/2+c₂(h-dt) = 0 (23')

4)その他の付加的条件式

理論解U1とU2を求めるには、上述の境界条件式と連 続式だけでは未知数すべてを求めることはできない。従 って、ここでは、さらに次の付加的条件式が必要である。 a)運動の連続性の条件:

 $z' = d_1$ では、 $U_1 \ge U_2$ 及び $\tau_1 \ge \tau_2$ は同じでなけれ ばならないので、次式が成立する。

 $U_1 = U_2$ (at z'=dt) (24)

すなわち,

 $-(A/p)d_t-(A/p^2+B/p)+C_1 = A'd_t^2/2+B'd_t$ (25) これを整理すると、

$$A(pa_t+1)+pb-p^2U_1 = -A a_t^2p^2/2-b a_t p^2-u_2p^2$$
(25')

同様に、

$$\overline{\tau_1} = \overline{\tau_2}$$
(26)

- Adt +B = A'dt +B' (27) (これは、 $\frac{\partial U_1}{\partial z}$, = $\frac{\partial U_2}{\partial z}$, と同義)
- b)底面せん断力 $(\tau |_{z'=0})$ の設定:

ここでは、底面せん断力(τ_e) を与えなければ問題が 解けないので、すでに実験的に求められている、岡安ら (1987)の推定値を用いることにした。式(2)と式(10)よ り次式が得られる。

$\overline{\tau}_{\theta} = \overline{\tau}$	$z'=0 = -0.0003 \rho c^2 = b$	(at z'=0) (28)
すなわち, ρNB = -	0.0003 pc	(29)

- (2)理論解法とその結果
- 1) 戻り流れの鉛直分布(U1, U2)

まず, 式(29)と式(6')より,

$$B = b/(\rho N) = -0.0003 \rho c^2/(0.0065T \rho cd_t)$$

$$= -3C/(65Td_t)$$
 (30)

となり、Bが決まる。

$$A(\delta+1/p)+B = -p\alpha e^{p(\delta-d_t)}+C_1 p e^{p(\delta-d_t)}$$
(32)

ここで、
$$\delta \Rightarrow 0$$
とすれば、式(32)は次の様になる。
A+pB = -p² $\alpha e^{-pd_t} + C_1 p^2 e^{-pd_t}$ (33)

連続式(23')より次式が求まる。

$$-6A(-2e^{pd_{t}}+pd_{t}+2)+6pB(e^{pd_{t}}-1)$$

-6p³C₁d_t-A^{*}p³(h³-d_t³)
-3p³B^{*}(h²-dt²)-6C₂p³(h-d_t) = 0 (34)

z'=dtでの速度とせん断力の連続性の式(25)および (27)より各々次式が求まる。

$$A' = Q(FB+G)-E(RB+S) / (EP-QD)$$
 (38)

$$B' = P(FB+G)-D(RB+S) / (DQ-EP) (39)$$

$$A = A' + (B'-B)/d. (40)$$

$$C_1 = \alpha + e^{-\alpha t} / p^2 \{A' + (B' - B) / d_t + pB\}$$
 (41)

 $C_2 = C_1 - A(d_t/p+1/p^2) - B/p - d_t^2 A'/2 - d_t B'$ (42)

ここで, (D,E,F,G,P,Q,R,S)はそれぞれ次式のように 示される。

$$D = 12(e^{pQ_{t}} - pd_{t} - 1) - p^{3}h^{3} - 2p^{3}d_{t}^{3} - 3ph(2e^{pQ_{t}} - 2pd_{t} - 2-p^{2}dt^{2}) - 6p^{2}d_{t}^{2}$$
(43)

$$E = 12(e^{pd_{t}}/d_{t}-p-1/d_{t})-3p^{3}h^{2}-3p^{3}dt^{2}$$

-6ph(e^{pd_{t}}/d_{t}-p-1/d_{t}-p^{2}d_{t})-6p^{2}d_{t} (44)
$$F = -12(e^{pd_{t}}/d_{t}-p/2-1/d_{t})-6ph(pe^{pd_{t}})$$

$$-e^{\mathbf{p}\mathbf{d}_{t}}/\mathbf{d}_{t}+1/\mathbf{d}_{t}-e^{\mathbf{p}\mathbf{d}_{t}}/\mathbf{h})$$
(45)

$$G = -6p^3 \alpha h \tag{46}$$

$$P = h^{2} + 2e^{pd_{t}} / p^{2} - 2(pd_{t} + 1) / p^{2} - dt^{2}$$
(47)

$$Q = 2 \{h + e^{pd_t} / (p^2d_t) - (pd_t + 1) / (dtp^2) - dt\}$$
(48)

$$R = 2 \{e^{pdt} / p - e^{pdt} / (p^2 dt) + (pdt+1) / (dtp^2) - 1/p\}$$
(49)

$$S = 2 \left\{ \alpha - \varepsilon (gh)^{1/2} \right\}$$
 (50)

以上求めた未知定数の値 (A,B,C1,A',B',C2)を式(14) のU1と式(17)のU2に代入すれば、底面から水面までの 鉛直全断面における戻り流れの流速(U)の鉛直分布が 求まることになる。同様に、せん断力(て)の鉛直分布 も式(10)及び(11)より簡単に求められる。

2) せん断力 (レイノルズ応力) の評価法

ここでは、以上に示した戻り流れの理論解法に従って 得られた結果に基づいて、せん断力の評価方法を示す。 すなわち、前述したように、砕波帯内部でのせん断力の 分布は10~d_tの領域と、 $2d_t$ ~hの領域では異なる と仮定して、それぞれ式(5)及び式(6)で表した。

0(δ)~dt 領域:

$$\tau = az'+b$$

= $\rho N (AZ'+B)$ (51)
(a= $\rho NA, b=\rho NB, a'=\rho NA', b'=\rho NB')$

② d_t~h領域:

$$r = a'z'+b'$$

= $\rho N (A'z'+B')$ (52)
N=(0.0065T)Cdt

これらの式(51)と(52)に式(37)~式(40)のA, B,A', B'を代入すれば、それぞれの領域ででが得られる。

また、実験値から推定した岡安ら(1987)のせん断力の 実験式は次式のように示されている。

 $\tau = 0.0019 \rho C^2 / d_t (z' - d_t) + 0.0016 \rho C^2 \quad (53)$

本理論結果の
てと
岡安らの実験値との
比較は、
その 代表的なものを図7(1)~(4)に示す.

3。本理論値の一般的特性および従来の理論値との比較

(1)水面定常流速に基づく新たな水面境界条件式の設 定(比例定数 *ε*の決定)

図1(1)~(4)は、水面定常流速(U₃)が波速($C=(gh)^{1/2}$)に比例すると仮定して、 $U_s=\varepsilon(gh)$ ^{1/2}(ε:比例定数)と表した場合の ε の値の変化に対し てUの鉛直分布の変化特性を示したものである。

これらの図から、底面勾配や周期の相違にかかわらず、 Uの鉛直分布は ε の値によって大きく変動するが、 ε = 0.3の場合は、Uの理論値と実験値との適合度が全般 的に最も良好になることが明らかである。従って、以下 に示すUの理論値の算定に当たっては、すべて ε=0. 3とした。さらに、これらの図から明らかなように、ε の与え方によっては、水面付近でのUの理論値と実験値 との適合度が良好であっても、全般的な分布傾向が実験 値と全然異なる様相を示すこともある。従って、Uの鉛 直分布の推定には、水面定常流速をいかに適確に設定す るかが重要な要素であることが分かる。

故に、本理論の結果からは、水面定常流速を波速(C) に等しいとするSvendsen³⁾の surface rollerの存在の 考え方には問題があるように思われる。

(2)本理論結果と従来の理論値及び実験値との適合性 図2(1)~(4)は、本理論結果と従来の理論値お よび岡安らの実験値との比較を示したものである。 ∇ 中の.

- Method(1)^s):流体内部のせん断力(τ)および渦動粘性 係数(ν,)の鉛直分布を①および②領域 に渡って1つの直線式で表示した場合の理 論結果。
- Method(2)^{τ}):同じく渦動粘性係数(ν_1)の鉛直分布は 一つの直線式で、一方、せん断力(τ)の 鉛直分布は①と②領域でそれぞれ異なる直 線分布式で表示した場合の理論結果。
- Method(3)⁸): ての鉛直分布は(1)と(2)領域でそれぞれ異な る直線式を用いてかつ渦動粘性係数(ソー) の鉛直分布を①領域では指数関数で、②領 域では一定値として表示した場合の理論結 果,
 - by conduction⁹⁾: Longuet-Higgins のconduction方程式 を基礎式として傾斜面上の砕波帯内で平山 が新たに展開した理論結果5)

これらの図から明らかなことは、まず第1に、本理論 値と上述の他の理論値を比較すると、Method(1)(破線) の場合を除いて、全般的な鉛直分布特性は、どの理論値 も概ね同じであって、大同小異であると言える。特に、 Method(2)の底面付近での結果を除けば、本理論値(実線) とMethod(3)(1点鎖線)及びMethod(2)(点線)の鉛直 分布の全般的傾向は、ほとんど類似していることが明ら かである。次に、これらの理論値と実験値との適合度は、 本理論値結果の場合が他のどの理論結果に比較して最良 であると言える。

以上のことから、本理論のように渦粘性モデル式を基礎式として戻り流れの鉛直分布の理論解析を行う手法では、水面条件として従来のように水面平均渦度を適用するよりは、水面波速に比例する水面定常流速で表示した方が、理論展開も簡単でかつ実験値との適合度も高まるという両面からより有効であると言えよう。

(3)本理論値に及ぼす境界条件の変化の影響

1) 戻り流れの鉛直分布に及ぼす底面せん断力(τ₀)の 影響

図3(1)~(4)は、底面せん断力(て₂)の差異に よる戻り流れ(U)の鉛直分布の変化特性を,底面勾配 別及び周期別に示したものである。底面せん断力(て。) の値の変化は、岡安らの実験値($\tau_{e} = -0.0003 \rho c^{2}$, ρ :流体密度, c:波速)をベースにしてその値の-1倍 及び2倍の値の結果を、それぞれ実線及び点線で図示し てある。これらの図から明らかなことは、1) Uの鉛直 分布はてきの値の正負の値に応じて著しく変化し、かつて aの値はUの分布傾向を特徴づける主要な要素の一つであ ること、2)特にτ2>0の場合には、Uの鉛直分布は、 実験値の分布傾向と著しく異なり、戻り流れの現象をう まく説明できないこと、3)逆にて1<0のときは、その 値の変化に応じて、Uの鉛直分布の底面付近の曲率が適 当に変化し、実験値の分布特性と合致するようにてのの値 を調整して決定できること、4)以上の結果から、全般 的には、岡安らのてのの実験式はほぼ妥当であると思われ るが、さらに波の特性や砕波帯内の水平方向の位置別に その係数値を微調整すれば、Uの理論曲線は実験値のそ れにより適合するようになること、等である。

2) 戻り流れの鉛直分布に及ぼす底面質量輸送速度Uδ の影響

図4(1)と(2)は、Uδの差異による戻り流れの 鉛直分布の変化特性を示したもので、図中のMの値は、 Uδ/(H/T)を変化させるためにUδに乗じた係数 である。これらの図から明らかなように、Mの値の大小 によるUの鉛直分布傾向の顕著な変化は見られないこと である。このような特性は、これまでに示した理論曲線 の場合とほとんど同じである。 3) 戻り流れの鉛直分布に及ぼす波高(H)変化の影響 図5(1)~(2)は,波高(H)の変化による本理 論値(U)の鉛直分布の変化特性を示したもので,理論 展開に当たっての波高推定式はH=0.5h(h:静水 深)を用いた。

これらの図から、波高の変化によって底面質量輸送速 度(Uδ)の値も若干変動するので、それによるUの鉛 直分布の多少の変化は見られるものの、全般的にはHの 変化によるUの鉛直分布の特性の変化は、微小であるこ とが明らかである。

4) 平行移動によるUの鉛直分布の修正結果と実験値と の比較

図6(1)~(4)は、Uの鉛直分布を水平方向に平 行移動させることによって修正した結果と実験値とを比 較したものである。これらの図から明らかなように、本 理論値と実験値の合致度がもともと非常に悪い場合であ っても、理論値を一定値だけ水平方向に平行移動させれ ば、実験値との合致度はかなり良好になる。このことは、 実験中に戻り流れとは別の一方向流の存在が想定される。 しかしながら、この一方向流が何故に存在しているのか については、現在のところ不明であるが、恐らく、実験 継続中に発生する循環流か、あるいは、2次元水槽中で の実験とは言え、実験時間の経過とともに3次元現象に 変化している可能性もあることを示唆しているものと思 われる。なお、このような理論値の平行移動による修正 値は、従来の理論値の場合のそれとほぼ同様な結果を示 している。

(4)本理論に基づくせん断力(r)の鉛直分布特性 図7の(1)~(4)は、本理論によって求められた 砕波帯内の波動内部せん断力(て)(実線)の鉛直分布 を前報の理論結果(点線)及び岡安らの実験値(破線) と比較したものである。これらの図から明らかなことは、 1) 波の周期(T)が短い場合、底面からdtまでの①領 域及びd₁~hまでの②領域の中での両理論曲線の分布領 向の差異はあまり見られないが、一方、周期が大きい場 合には、両者の差異はかなり大きいこと、2)①領域で は周期の大小にかかわらず前報の理論結果が大きな値を、 一方, ②領域では逆に本理論結果が大きな値を示すこと, 3)本理論値と実験値との比較では、実験値は①領域で しか示されていないので、全鉛直断面に渡っての両者の 比較はできないが、一般的には、周期が長い場合が、実 験値と理論値の差異は大きいこと、4)ここでは示して いないが、実験値の鉛直分布において②領域で負の勾配 を示す場合があるが、図2のUの理論値の水面付近での 分布傾向から判断すれば、せん断力での分布式の勾配が

負の値をとることはあり得ないので、本理論のようにそ の勾配が正の値を示すことは、理論の妥当性を示してい るものと思われること、5)このように、本理論値でも 前報の結果と同様に、特に水表面付近でのせん断力の分 布式の勾配が著しく大きくなっていることは、これまで にも指摘されているように、砕波帯内の水表面付近では、 特に砕波による顕著な水平流(砕波流)の発生によって、 大きなせん断流が存在することに起因しているものと推 測されること、等である。

以上のように、せん断力の鉛直分布は、本理論値のように、①底面からd:までと、②d:からhまで、の2つの領域に分けて異なる表示式で表すことの妥当性を示していると思われるが、現在のところ正確な実験データがないので、今後、新たな実験による検証が必要である。

4. 結論

第38卷

以上,砕波帯内における定常流速(戻り流れ)の鉛直 分布の表示式の確立を目指して,前報に引き続いて理論 の改善を進めてきた。本論文では,特に,砕波帯内にお ける水面条件として,波速に比例する水面定常流速を適 用して新たな理論展開を行ってきた。その結果を要約し て示せば,次の通りである。

1)本理論結果は、これまでに示した方法によるどの解 析結果と比較して、全般的に実験値をより良く説明でき、 特に水面付近における実験値との合致度は、水面条件と しての水面定常流速の設定値の与え方によってかなり良 好に改善できる。

2) 渦動粘性モデル式を基礎式とした戻り流れの理論結 果は、水面境界条件の設定方法によってかなり異なるが、 本理論のように、それを水面波の波速に比例する水面定 常流速で与えれば、その理論結果の実験値との適合度は、 これまでに示したどの理論結果よりも良好になる。

3) 戻り流れ(U)の鉛直分布に及ぼす底面せん断力の 値の変化の影響は顕著で、特に底面付近でのその理論結 果の鉛直分布曲線の曲率の程度を決定づける重要な要素 の1つである。

4)本理論値による内部せん断力の鉛直分布は、トロフ レベル以下の①領域では岡安らの実験値とほぼ一致する。 一方、トロフレベル以上の②領域では、実験値がないの で理論値の妥当性については言及できないが、せん断力 はトロフから水面に向かって著しく増大していることか ら、砕波帯内における流れ場は顕著なせん断流場となっ ていることが推測される。

5) 戻り流れ(U)の鉛直分布に及ぼす底面質量輸送速度(Uδ)の影響は、従来の理論結果と同様にあまりない。

6) Uの鉛直分布に及ぼす波高(H)の変化の影響は, それが底面質量輸送速度(Uδ)の値に若干の差異を生 じさせるものの, Uの全般的な鉛直分布の傾向にはあま り影響を及ぼさせない。

7)以上示した結果から総合的に判断して、本理論結果 は従来のどの理論結果に比較してより実験値に適合する ことが明らかになったが、さらに、理論展開における水 面定常流速及び底面せん断力の与え方の改善によって、 より精度の高い戻り流れ(U)の鉛直分布の表示式の確 立が可能てあるように思われる。

最後に、図面の整理にご協力を惜しまなかった大阪府 立高専 学校技師 坂本幸雄さんに、深甚なる謝意を表し ます。また、この論文を、私の最愛の娘(平山智子)に 捧たい。娘への思いは、今なお薄れることはない。改め て冥福を祈りたい。

参考文献

- 平山秀夫・安東祐一・本田尚正:傾斜海浜上における砕波帯内定常流速の鉛直分布に関する理論的研究 (VI),大阪府立高専研究紀要, Vol.37, pp.17-28 2003.
- 2)鳥居謙一:新たな侵食対策技術の確立に向けて,海 岸, Vol.41-1, pp.43-45,2001.
- 3) Svendsen, I.A: Mass flux and undertow in a surf zone, Coastal Engineering, Vol.8, pp.347 -365,1984.
- 4) 岡安章夫・柴山知也・堀川清司:砕波帯内定常流速 場の鉛直分布に関する研究,第34回海岸工学講演会 論文集,pp31-35,1987.
- 5) 平山秀夫・本田尚正:砕波に伴って発生する大規模 水面渦による平均渦度の推定法,水工学論文集,第 45巻, pp.445-450,2001.
- 6)平山秀夫:傾斜海浜上における砕波帯内定常流速の 鉛直分布に関する理論的研究(III),大阪府立高専 研究紀要, Vol.34,pp.43-54,2000.
- 7) 平山秀夫:砕波帯内における戻り流れの鉛直分布に 関する理論的研究,海岸工学論文集,第40巻(1), pp. 66-70,1993.
- 8) 平山秀夫:砕波帯内における戻り流れの鉛直分布の 理論とその再検討,海岸工学論文集,第45巻, pp.106 -110,1998.
- 9)平山秀夫:砕波帯内における質量輸送(戻り流れ)の鉛直分布に関する研究,海岸工学論文集,第37巻,(1),pp.41-45,1990.



(1) i=1/20, T=1. 2s, h/hb=0. 8



(2) i=1/20, T=1. 2s, h/hb=0. 5



(3) i=1/30, T=2.0s, h/hb=0.8



(4) i=1/30, T=1.1s, h/hb=0.8図1 水面定常流速の値によるUの鉛直分布の変化特性



(1) i=1/20, T=2.0s, h/hb=0.8



(2) i=1/20, T=1, 2s, h/hb=0. 8



(3) i=1/30, T=2.0s, h/hb=0.8



(4) i=1/30, T=1.2s, h/hb=0.7図2 本理論値と実験値及び他の理論値との比較(1)



(1) i=1/20, T=1.2s, h/hb=0.8



(2) i=1/20, T=0.9s, h/hb=0.8



(3) i=1/30, T=2.0s, h/hb=0.8



図3 Uの鉛直分布に及ぼす底面せん断力の影響



(1) i=1/20, T=1, 2s, h/hb=0.8



(2) i=1/30, T=1.6s, h/hb=0.9
 図4 Uの鉛直分布に及ぼす底面定常流速の影響







図5 Uの鉛直分布に及ぼす波高変化の影響

