

北海道大学工学部 学生員 和泉 恵之
 日本国土開発(株) 平田 亨
 北海道大学工学部 正員 佐伯 浩

1.はじめに 海岸堤防は海岸線保全のため古くから多く用いられているが、これを保持する上で最も考慮されなければならないことの1つに、堤体前面の局所洗掘問題がある。従来よりこの洗掘機構を解明すべく、様々な研究がなされており、これらは、波の特性、底質粒径、堤体設置位置、堤体の法面勾配等々、種々の組合せの条件の下で実験を行うことによって解析されてきた。しかし、いすれもが、幅の狭い2次元水槽によるものであり、これらの結果と実際問題を比較すると、多くの疑問が生ずる。すなわち、2次元水槽は汀線に垂直な方向のみの力の釣り合いを再現しているにすぎず、現地海岸の平面的広がりによる影響は全く無視されている。海浜変形を論ずる場合、汀線と平行方向の流れ、つまり沿岸流・離岸流による漂砂も大きな要因の1つであり、また波的作用力自体も、2次元水槽のように側方が拘束されている場合と平面的に無限の広がりがあつた場合には少なからず差が出てくるものと思われ、2次元水槽による実験のみでは片手落ちの論議となりかねない。そこで本研究では、これらの問題を多少なりとも解決するために、平面的広がりのある3次元水槽を用いて実験を行つたものであり、2次元水槽実験による結果と比較検討し、さらに3次元模型実験による洗掘現象の特異性を見つめようとしたものである。

2. 実験方法 実験は、長さ24m、幅10.9m、高さ0.45mの平面水槽を使用して行い、フラッターワー式造波機により波を起すものとする。波は表-1に示すように2種類用いた。実験手順としてはまず初めに、 $d_0=0.17\text{mm}$ のほぼ均一の砂を用いて1/10の一様斜面を作成し、それに一定の特性の波を汀線と直角に8時間作用させて平衡海浜を形成させる。それから、その海浜ができるだけ亂さないように堤防と水槽の幅一杯に設置し、同じ波を8時間作用させたのち、この状態を最終海浜地形として海浜変形を測定した。それと同時に流況の観測も、比重1.02、直径1mmのアクリル球を流すことにより目測で測定した。また、波高、反射率の測定も、波を作用させてから0, 1, 3, 5, 8時間後ごとに実験は全部で10ケース行なわれ、それらの条件は表-1に示す通りである。なお本論文で用いられていう座標系、記号は図-Iに示す通りであり、y軸は浸食された時を正とした。

3. 実験結果及び考察 一般に離岸流の発生は、進行波が碎波することによる平均水位の変化に起因するものと考えられ、波が重複波となつている場合には著しい離岸流が発生しないのが普通である。本実験では堤防の設置位置により $X/X_b=0$ では進行波、 $X/X_b=0.5$ では重複波となり、 $X/X_b=0.25$ では進行波と重複波の中間的性質のものとなった。従つて流況の測定でも、 $X/X_b=0$ のときには離岸流がよく観測され、 $X/X_b=0.5$ のときにはそれらしきものはほんきりと現れたかった。図2及び3は、横軸に汀線と平行方向の無次元距離を、縦軸には堤脚部の洗掘量をとったものである。図2は離岸流が観測された場合で、図3は観測されなかつた場合であり、これを見てわかるように、離岸流が発生するときには汀線に平行な方向で洗掘量の大きさはつきがあり、離岸流発生箇所では洗掘量が小さくなる傾向がある。これは沿岸流による漂砂が離岸流発生地点で堆積したものと考えられ、カスプロ生成過程において離岸流発生地点が形成されることと同じ現象と考えられる。

WAVE	H₀/L₀	H₀ (cm)	T (sec)	HORIKAWA SUNMURA	OZAKI HIKITA	IWAGAKI NODA
A	0.1002	5.3	0.58	TYPE1	Erosion	BAR TYPE
B	0.0074	3.9	3.88	TYPE3	Accretion	STEP TYPE

表1

表2

RUN	WAVE	α	X/X_b
1	A	90°	0
2			0.25
3			0.50
4			0.25
5			0.50
6	B	90°	0
7			0.25
8			0.50
9			0
10			0.50

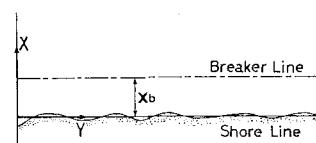


図-1

えられる。このように沿岸流・離岸流は洗掘現象に大きな影響を及ぼしており、無視できぬ要因であると言えよう。しかしこのY方向の洗掘量のはらつきを、沿岸流・離岸流のみで説明するには少々無理があるようである。つまり、今回の実験では、重複波となり離岸流の観測されない場合にも、洗掘量のY方向での大きさのはらつきの生じるケースが少くなく現れたのであり、著者らはこれを、初期堤脚水深のY方向のはらつきに起因するものではないかと考えた。汀線に平行に堤体を設置しても、初期平衡海浜がY方向に一様とはならないので、堤体設置後の堤脚水深にはらつきが出てくるのは当然であろう。ここで問題となってくるのは、堤脚水深の異なる堤防が平面的に連続してつながっているときに洗掘現象がどのようになるかということであるが、本研究ではこのようなことを定量的に解析するだけの実験を行っていないとも言えない。しかし今、言えることは、2次元水槽で得られた結果を、堤脚水深が一致するからといって部分的にそれを適用するのは早計であるということである。つまり場所的に堤脚水深が違つていればその場所により反射率も異なってき、当然重複波の状態も津波線上で異なつてくる。そしてそこには、2次元水槽では両現し得ないような複雑な現象が起きてくるものと思われる。現地海岸ではこのように場所的に堤脚水深が変化している場合が多く、ここにも2次元水槽によるものと現地に適応する際の問題点が生じて来る。図4及び5は、他の条件は同じで法面勾配のみを変化させたものであり、当初の予想と反した結果になつたものである。一般には法勾配の緩い方が洗掘に起りにくいいと考えられるが、この場合は洗掘あるいは堆積が激しく起り、全く逆の結果となつている。これはおそらく、法面上のものより流れが洗掘に大きな影響を与えたためであると思われ、図5の場合にはより流れにより多量の浮遊砂が生じ、それが沿岸流によって大きく移動せられたものと考えられる。図6及び7は、過去の2次元水槽の結果と比較したものであり、図6は平面水槽における平均的な洗掘量を、図7は工学的に重要な最大洗掘量をプロットしたものである。これより分かるように、平面水槽における最大洗掘深は2次元水槽によるものよりも大きい。つまり危険側の値と示しており、実際の海岸でも局所的にこのような大きな洗掘が起り得るということを意味している。また、本実験では法面角度操作による洗掘防止効果は顕著に現れず、その上図5に示されるような結果さえあつて、本実験は海底勾配を1/10の急勾配としており、過去の実験では海底勾配が1/3ののような緩勾配を用いて場合長、緩傾斜堤によると洗掘量が小さくなるという防止効果があるようである。つまり、法面角度操作の効果の現れは、海底勾配に左右される傾向があると言えそうである。

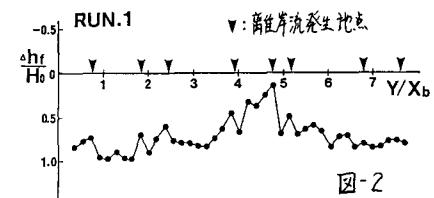


図-2

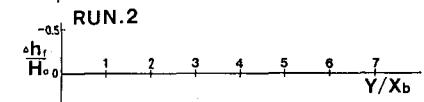


図-3

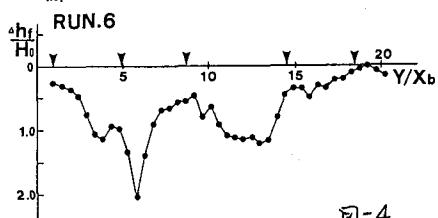


図-4

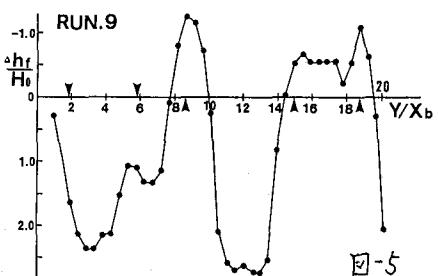


図-5

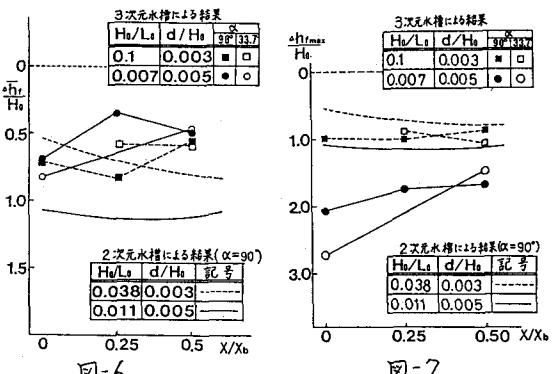


図-6

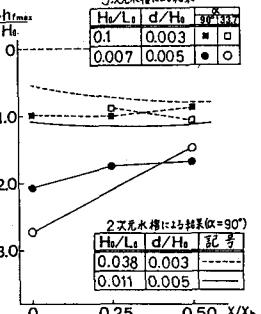


図-7