J-12

波向変動波浪場における護岸端部での侵食機構の解明

Elucidation of erosion mechanism at the dge of revetment in the wave field sifted direction

梅田天斗¹, 小林昭男², 宇多高明³, 野志保仁² Takato Umeda¹, Akio Kobayashi², Takaaki Uda³, Yasuhito Noshi²

Abstract: In the wave field shifted direction, when the gently sloping revetment is constructed in front of the existing revetment, the erosion at the edge of the gently sloping revetment occurs in addition to the disappearance of the foreshore in front of the gently sloping revetment. This is a matter to be considered when constructing a seashore protective facility, in addition, it is necessary to clarify the erosion mechanism. Therefore, in this study, using the BG model, the characteristics of the beach deformation at the edge of the gently sloping revetment in the wave field shifted direction are clarified.

1. はじめに

沿岸漂砂の卓越する海岸において海岸線から突出し た構造物が造られると,漂砂の上手側では汀線が前進 し,下手側では後退することは,普遍的現象として知 られている.しかしわが国の多くの沿岸では,湾域な どを除けば,一方向の沿岸漂砂が卓越する海岸よりも 波の入射方向が季節的に変動する海岸のほうが多い. このような波向変動波浪場における海岸では上記特性 は必ずしも成立するとは限らない^[1].

波向変動波浪場において,既設護岸への前出し方式 で作られた緩傾斜堤では,護岸全面に残された前浜の 消失に加え,護岸端部での侵食が問題となっている.

緩傾斜護岸が設置された後背地は波から守られてい るが,護岸端部の周辺では砂丘地や崖が波に曝されて 侵食する.これは,海岸保全施設を建設する際に考慮 すべき事項であり,加えてその侵食機構を明らかにす る必要がある.

そこで本研究では,BGモデル(Bagnold 概念に基づ く3次元海浜変形モデル)^[2]を用い,波向変動波浪場 における護岸前出しによる海浜地形変化について数値 計算を行い特性を明らかにする.

計算条件

計算領域は、沿岸方向に 1000 m、岸沖方向に 600 m の矩形領域を対象とする.領域中央には、緩傾斜護岸 を模した構造物を設置し、法先水深を 5 ケースに分け て計算を行った. Fig. 1.に初期地形を示す.

波向変動波浪場を再現するために波を海岸線の法線 から±10°の角度で交互に作用させる.最初に波向 10°の波を作用させ,その後波向-10°の波を作用させ る.これを1サイクルとし,地形が平衡状態となった 3サイクル目まで計算を行った.

まず初めに各方向同じ波高の波を作用させた計算を

1:日大理工・院(前)・海建 2:日大理工・教員・海建 3:(一財) 土木研究センター

行った. 波高 $H \ge 2 m \ge 0$, 波高による地形変化の限 界水深 hc は 6 m, バーム高 h_R は $2 m \ge 0$ た.

計算時間は計算時間間隔を 0.1 hr とし,各方向の波 のエネルギーが等しくなるステップ数で行った.1 方 向の波を作用させた場合,5.0×10⁴steps で地形が安定 したことから,各方向 5.0×10⁴steps とした.1 サイク



Figure 1. Initial condition

Table 1. Calculation condition

Seaward depth of revetment (m)	Case1	2.0	
	Case2	1.0	
	Case3	0.0	
	Case4	-1.0	
	Case5	-2.0	
Initial terrain		1/30	
Grain size		0.1	
Equilibrium slope		1/30	
Incident wave	Breaking wave height $H(m)$	2.0	3.0
	Breaking wave direction a(deg)	±10	
Water depth range	Tide level M.S.L.(m)	0.0	
	Move critical depth h_{c} (m)	6.0	9.0
	Berm high $h_R(m)$	2.0	3.0
	Sand transport coefficient A	0.05	
Sand transport coefficient	Raitio of coefficient of cross-shore sand transport relative to that of longshore sand transport	0.2	
Depth distribution of sand transport		Uda and Kawano (1996)	
Limit slope of sand decline	Land side	1/2	
	Sea side	1/3	
Calculation range	Longshore X (m)	1000	
Calculation range	Cross-shore Y (m)	600	
Calculation mesh	⊿X (m)	10	
Calculation mesh	⊿Y (m)	10.0	
Boundary condition		Shoreward and Landward ends:qx=0, right and left boundaries:periodic boundary	
Directional spreading parameter		Smax=75	
⊿t (hr)		0.1	
Time step		300000	204450





 $ル 1.0 \times 10^{5}$ steps, 全体として 3.0×10^{5} steps まで計算を 行った.

次に上記の計算から波向10°の波の波高Hを3mに 変更し計算を行った.計算ステップ数は波向-10°の波 を 5.0×10⁴steps に固定し,各方向のエネルギーを等し くするために波向10°の波を1.815×10⁴steps とした. 1サイクル6.815×10⁴steps,全体として2.0445×10⁵steps まで行った.**Tab.1.**に計算条件を示す.

3. 計算結果

Fig. 2.に各方向の波高が等しい条件での Casel, Case3, Case5 における 3 サイクル目の平均地形の水深変化量 を示す. Case1 では法先水深がバーム高の 2 m と同じ であるため,護岸による海浜への影響は生じず,初期 地形のままであった. Case3 では護岸前面の砂浜がな くなり護岸による沿岸漂砂阻止が顕著になったため, 護岸両端部で侵食が起きた. 護岸端部に近いほど侵食 が大きく,護岸から離れるにつれて侵食量が減ってい る. 護岸端部付近には浜崖が形成された. Case5 では 侵食量がさらに増えており,浜崖の範囲が増え,侵食 範囲も増えている.

Fig. 3.に波向 10°の波高 *H*を3 m とした条件での Case1, Case3, Case5 における3 サイクル目の平均地形 の水深変化量を示す. Case1 では **Fig. 2.**の条件とは異な



Figure 3. Average depth variation of 3rd cycle (Different wave height)

り,波向10°の波の波高Hが3mであるため,右向き の沿岸漂砂が卓越している条件と同じく,護岸右側で は侵食傾向,護岸左側では堆積傾向になった.しかし Case3では波向-10°の波も護岸による沿岸漂砂阻止の 影響を受け,護岸左側で浜崖が形成された.しかし, 浜崖の前面は波向10°の波の影響により堆積傾向にあ る. Case5 では護岸左側の侵食が顕著になり,全体と して侵食傾向になった.

4. まとめ

以上のように波向変動波浪場では沿岸漂砂が卓越し た場合とは異なる地形変化が現れた.沿岸漂砂が卓越 した海岸に護岸を前出しした場合,漂砂の上手側では 堆積,下手側では侵食が起きるが,波向変動波浪場で は,護岸両端部で侵食が起きることが分かった.また, 波向変動波浪場における護岸端部の海浜変形は,護岸 の法先水深に依存することが分かった.

5. 参考文献

 [1] 宇多高明,熊田貴之,芹沢真澄,長山英樹:波向変 動場で生じる漂砂大循環の発生メカニズム,海岸工学 論文集,第 55 巻,pp.506 501, 2008.

[2] 芹沢真澄, 宇多高明, 三波俊郎, 古池鋼: Bagnold 概念に基づく海浜変形モデル, 土木学会論文集 B, Vol.62, No.4, pp.330 347, 2006.