不規則波浪場における非対称没水構造物群による残差流生成特性

九州大学大学院 学生会員 武田 宜紘 九州大学大学院 正会員 押川 英夫 藤田 和夫 前国土交通省九州地方整備局下関港湾空港技術調査事務所長 正会員 吉田 秀樹 九州大学大学院 フェロー 小松 利光

1. 緒論

著者らは,波浪エネルギーを用いた有効な海岸侵食防 止技術であり,かつ積極的な砂浜の創出技術である BaNK(:Beach and Navigation Keeper)システムを提案してお り,これまで規則的な進行波あるいは振動流場を対象 にした室内実験や数値シミュレーションで本システム の有効性について検討を行ってきた¹⁾.しかしながら, 実海域の波浪は周期(波長),波向きともに不規則であ るため,不規則波に対する十分な検討も不可欠である. 本研究では,不規則波浪場に対する BaNK システムの適 用性を評価する第一歩として,奥行き方向に一様な2次 元不規則波浪場における本技術の効果を検討した.

2.実験装置および実験方法

実験には全長1600.0cm,幅25.0cm,高さ60.0cmの鉛直2次 元造波水槽を用いた.不規則入射波の造波には合田らの 入・反射波分離推定法²⁾が用いられており,Bretschneider-Mitsuyasu スペクトルの係数を修正した合田による式²⁾ を目標のスペクトルとした.

BaNK システムに用いる非対称構造物としては,半円 柱型構造物を用いた.ここではブロックの縦と横の長 さの割合を1/4球型と一致させている.構造物の直径は D=3.0cm,高さは1.5cmであり,中心間隔6.0cmで従来の研 究成果¹⁾を踏まえて縦断方向に5列,横断方向に4列の 計20個を等方格子状に配置した.

構造物設置領域およびその周囲の流速を3次元超音波 式流速計(以下,流速計)により計測した.一様水深部 における静水深をh=30.0cmとして,目標値として有義波 高 $H_{13}=5.0$ cm,有義波周期 $T_{13}=1.0$ sの不規則波を造波した. 尚,実験時に得られた不規則波の水面波形をゼロ アップクロス法により波別解析したところ,平均値 として $H_{13}=5.37$ cm, $T_{13}=1.01$ sが得られており,ほぼ 目標とする不規則波が発生していることが確かめら れている.

流速の測定断面は構造物の設置位置の沖側端(半円柱の中心から3.0cm沖側)を原点とする右手系のデカルト座標系において,縦断方向に構造物の中間となるX=0,60,120,180,240,300,360,420,480,540,600(cm)の11断面,横断方向には水路中央をY=0としてY=0,-30(cm)の2断面,鉛直方向には水路床をZ=0として0.1,0.375,0.75,15,225,30,40,50,70,100,150,200(cm)の12断面とした.また,比較のためにブロックを置かない波のみの場合において,流速の鉛直分布が原点上で測定されてい

る. 流速の測定は各測点毎にサンプリング周波数 50Hz で 180 秒程度のデータが取得されている.

3.実験結果および考察

図 - 1 にブロック上の鉛直断面における残差流速の ベクトル図を示す.図中には構造物の位置と大きさを で示している.これより,ブロックの3倍程度の高さ まで強い正(岸向き)の残差流が得られていることが分 かる.一方,Z=5~20cmの中層付近においては,構造物 によって生じた底面付近の残差流,ならびに波の進行方 向に生じる表層付近の強い残差流(ここでは計測器の制 約から測定されていない)の補償流として負(沖向き)の 残差流が生じている.

今回の不規則波の実験によって得られた幅平均の残 差流速と、同様の方法により求められた規則波による 過去の実験結果1)との比較を図-2に示す.なお,本実 験の有義波高・有義波周期と以前用いた規則波の波高 (5.0cm)・周期(1.0s)はほぼ一致しているものの,比較を容 易にするため無次元化して整理した.横軸はX/D,縦軸 はZ/D であり,流速ベクトルは波の振幅a および角周波 数 σを用いて, ασにより正規化されている. ただし, 不 規則波の $a\sigma$ は有義波で求めた H_{μ}/T_{μ} である(は円 周率).まず全体的に流れの方向を比較すると,赤いべ クトルで示す規則波と黒で示す不規則波のベクトルの方 向は,ブロック近傍を含めて非常に良く一致している. 一方,ベクトルの大きさに関しては,不規則波の方が規 則波よりもやや小さくなっている.したがって,波群の 中では有義波という比較的大きな(統計)波を基準とし て比較していることを踏まえても,不規則波では従来の 規則波によって得られている残差流生成効果よりも BaNK システムの効果(残差流の強さ等)が若干小さく なることが推測される.

次に,乱れエネルギー[k (<u'2>+<v'2>+<w'2>)/2]の 評価を行った.u',v',w'はそれぞれX,Y,Z方向の流速変 動成分であり,<>は時間平均を意味している.ここ では,最終的にブロックにより発生した乱れエネルギー の評価を行うことが目的であるが,単純にkを求めると 実験および解析の精度上ブロックの効果(後流の影響)を評価できなかった.そこでブロックの影響によ る乱れ(以降では後流成分と呼ぶ)を以下の便宜的な 方法により抽出した.各点の流速データから周波数 スペクトルを求め,ブロックの影響による後流成分 と判断された低限界の周波数1.7Hzよりも高周波の 成分のみからkを算出した.

ブロック上の XZ 断面内の乱れエネルギー k の鉛直分 布を図-3 に示す.これよりブロック近傍(0≤X≤30,0<Z<4) では, k の値が顕著に大きくなっていることが分かる.

ブロック上のXZ断面内のレイノルズ応力(-o<u'w'>) の鉛直分布を図-4に示す.ρは水の密度(=1.0g/cm³)で ある.なお,レイノルズ応力を求める際には,(波動成 分も含めた) 流速変動成分がu', w'として扱われている. これよりブロック近傍の底面付近 (0-X-18cm, 0-Z-4cm) ではレイノルズ応力の絶対値が大きくなり,負の値と なっている.これは図-1の残差流(平均流)の分布か ら理解されるように, Z=0~5cmのブロックの影響が大 きい領域では,平均流(X方向成分をUとする)のシアー U/ z) が負となることに対応している. すなわ (ち,乱れのプロダクションをレイノルズ応力と平均流速 の勾配の積で評価すると,この領域で乱れが生成されて いるものと解釈される.一方,ブロック設置領域後の X≥36.0cm ではレイノルズ応力が小さい(ブロック無しと ほぼ同じ1付近の値となっている)ことから,図-3の kの分布に対応して乱れ(後流成分)が発生していない ことになる.なお,ブロック設置領域末端付近のX=24cm および 30cm ではレイノルズ応力が急激に大きくなり,特 に X=30cm では顕著な正の値となっている.設置領域の 端部では流れが複雑になっていると予想されるため,こ の位置での乱れの評価にはYおよびZ方向流速のシアー や圧力変動なども併せて検討する必要があるものと推測 される.

4. 結論

本実験により得られた主な知見は以下の通りである.

- (1)BaNK ブロックとして半円柱型構造物群を海底に設置 することにより,不規則波浪場においても底面付近 に残差流を発生させることが可能であり,その生成 厚は構造物の高さの3倍程度である.
- (2) 残差流の方向は規則波と不規則波で一致する.
- (3)不規則波の波高・周期に対して有義波を代表量とし て規則波と比較すると,不規則波において生じる残 差流の大きさは,規則波よりも若干小さくなる.
- (4)BaNK ブロック敷設領域内の底面付近では乱れエネル ギーが増加しており,その際,レイノルズ応力の絶 対値の増加が乱れエネルギーの増加と岸向き残差流 の生成に寄与している.

参考文献

- 1) 押川英夫,武田宜紘,吉田秀樹,田中克己,大波 多昌志,小松利光:波浪と流れの場における非対 称没水構造物群による残差流生成特性,海洋開発 論文集,第23巻,pp.883-888,2007.





図-2 幅平均の無次元残差流ベクトル (一部分を拡大表示)[黒:不規則波,赤:規則波]







図-4 レイノルズ応力の鉛直分布 (Y=-3.0cm)