津波越流による海岸堤防裏法尻保護工の

被災特性に関する実験的研究

- 岡山大学 学生会員 荒木 大輔
- 岡山大学 フェロー会員 前野 詩朗
 - 岡山大学 正会員 吉田 圭介
 - 岡山大学 学生会員 田井 祐介
 - 岡山大学 正会員 赤穂 良助

1. はじめに

東日本大震災による巨大津波は容易に海岸堤防 を越流した. 越流した水は堤防裏法尻の洗掘や裏法 保護工を破壊させ,堤体の壊滅的な破壊をもたらし た. それを契機に海岸堤防を設置する際には、津波 が越流する場合においても粘り強く堤防機能を発 揮する構造とすることが求められるようになった. その対策として,裏法尻部に保護工を設置し,洗掘 位置を堤体から遠ざけることが効果的であるとの 観点から、従来の研究では堤防を越流する定常的な 流れを作用させたときに法尻保護工に作用する流 体力特性を明らかにしてきた.しかし、今次津波が 堤防を越流する際の映像で見られるような初期の 衝撃力が法尻保護工の安定性に及ぼす詳細な検討 はこれまでの研究でなされていない、そこで、本研 究では、津波越流時における初期の瞬間的な流体力 が法尻保護工の被災特性に及ぼす影響を実験的に 明らかにする.

2. 研究の内容

本研究では図1 に示す実験水路に海岸堤防の模

型を設置して、写真1に示すブロック模型を裏法面 被覆工・法尻保護工として設置した.堤防表法尻か ら80cm沖側にゲートを設置し、ゲートを瞬時に開 放することで衝撃的な力が保護工に作用するよう な模擬津波を発生させた.模擬津波の大きさは、波 高計により得られた堤防沖側の水位 h と堤体高 H の比から越流水深比 h/H により算定した.水路内に は、長さ1m×幅0.6m×高さ0.16mのピットがあり、 その中央に4分力計を設置し、法尻から1列目と2 列目のブロックに作用する抗力・揚力・モーメント を計測した.実験ケースは**表1**に示すようにブロッ



写真1 ブロック模型(左上:大型滑面ブロック,右 上:階段ブロック,左下:小型滑面ブロック,右下; 突型ブロック)



キーワード 津波 堤防 ブロック 被災

連絡先 〒700-0082 岡山県岡山市北区津島中3丁目1-1岡山大学大学院環境生命科学研究科 TEL086-252-1111

| | Case1 | | | Case2 | | | Case3 | | | | Case4 | | | | | |
|----------------|---------------|--------|------|------------|------------|-------|--------|------------|-----------|------|--------|----------|------------|--------|----------|----------|
| h/H | 1.3 | 1.5 | 1.7 | 2 | 1.3 | 1.5 | 1.7 | 2 | 1.3 | 1.5 | 1.7 | 2 | 1.3 | 1.5 | 1.7 | 2 |
| ブロック変状 の頃合 | · 被災 せず | 0. 27s | 0.2s | 0. 27s | · 被災 せず | 0.34s | 0. 27s | 0.335s | 0. 27s | 0.2s | 0. 13s | 0.2s | - 被災 せず | 0. 27s | 0. 27s | 被災 せず |
| ブロック初期 流失位置 | | 2列目 | 2列目 | 3, 4 列目 | | 2列目 | 2列目 | 3, 4 列目 | 1列目 | 1列目 | 1列目 | 4列目 | | 1列目 | 1列目 | |
| 最終被災形態 | | 全壊 | 全壊 | 全壊 | | 全壊 | 全壊 | 全壊 | 1列目 のみ | 全壊 | 全壊 | 全壊 半壊 | | 半壊 | 全壊 半壊 | |

クの設置パターンを変えた4ケースを各5回実施し た.計測結果を基に図2に示す3つの破壊モードに ついて,破壊指数(それぞれのモードの破壊駆動力 /抵抗力で1を超えると被災する)を用いて被災の 可能性の有無を評価した.さらに裏法尻保護工の被 災特性を定性的に評価するために,水路中央から側 岸方向に,大型滑面ブロックの場合は3列,その他 のブロックの場合は5列を移動可能な状況に設置 し,模擬津波来襲時の被災状況を各ケースで,数回 高速ビデオカメラを用いて撮影し,ブロックの被災 開始箇所の特定と津波到達後の被災開始時刻を計 測し,分力計で計測された流体力との関係で被災特 性を検討した.

3. 結論 表 2 の被災形態実験の結果より, ブロック の形状や越流水深の相違によりブロックの被災開 始箇所や破壊範囲が変化することが分かった. 概し て h/H が大きくなると被災し易くなるが、Case3 や Case4 の場合には、越流水深比が大きくなると被災 し難くなる.また津波がブロックに着水してから約 0.2~0.3 秒程度で被災を開始することが確認された ため、津波到着直後の流体力に着目した.図3.4は、 2 列目から被災した Case1 の h/H=1.5 の場合の法尻 保護工1列目と2列目に作用する揚力に関係する抜 け出しモードの破壊指数を示す. 丸印で示すように 1列目では破壊指数が一瞬1を越えた直後に揚力が 負となり、ブロックを押さえつけるような流体力が 作用して破壊指数が小さくなる.一方2列目では, 破壊指数が1を越えた後も、上向きの揚力が作用し 続け、1に近い破壊指数となる.この違いが保護工 被災の起因となっていることが推察された.また小 型ブロックを保護工に用いる場合は 1 列目から被 災する傾向が見られ、1列目の破壊指数は図4の場 合と同様な傾向を示した.したがって、ブロックの 破壊は、津波着水後の衝撃時にわずかな時間継続す る上向きの揚力によりブロックがわずかに抜け出 し、その後の、揚力と抗力の両者の作用により、ブ ロックがめくれて被災することが分かった.また, Case3, 4 で h/H が大きくなると被災し難くなるの

は、これらのケースでは抗力が大きくなり、ブロック間の噛み合わせが強くなったことが原因であると考えられる.

| 表1 実験ケーン |
|----------|
|----------|

| ケース | 法面 | 法尻 | 越流水深比 |
|-------|----------|----------|--------------------|
| Case1 | 大型滑面ブロック | 大型滑面ブロック | 1.3,1.5,1.7,2.0 |
| Case2 | 階段ブロック | 大型滑面ブロック | 1.3,1.5,1.7,2.0 |
| Case3 | 大型滑面ブロック | 小型滑面ブロック | 1.3,1.5,1.7,2.0 |
| Case4 | 大型滑面ブロック | 突型ブロック | 1.3, 1.5, 1.7, 2.0 |



図2 破壊モード

