防波堤上部エコンクリートの接合部の一体化に関する実験的検討

港湾空港技術研究所 正会員 〇染谷 望,川端 雄一郎,加藤 絵万 東亜建設工業 正会員 西田 浩太,網野 貴彦

1. はじめに

防波堤は、港内の静穏を保つことや、津波および 高潮の被害を低減させることなどを目的とした構造 物である. また, 防波堤はケーソン本体と上部工か らなり、これらが一体となって波力に抵抗するよう に設計される(図-1). しかし、防波堤は、波浪や消 波ブロックの衝突等により損傷が生じることがある. 写真-1a) は、荒天時に上部工が消失した例である. 上部工の消失は港内静穏度の低下とともに、防波堤 の構造安定性も低下させる. したがって, このよう な上部工の消失が生じた防波堤では, 迅速な復旧が 必要となる. また, **写真-1 b)** は, 上部工の嵩上げ 部が欠損した例である. 嵩上げ部は既設上部工に無 筋コンクリートを打ち足したものであったこと, 嵩 上げ部の初期ひび割れの発生に配慮がなされていな かったことが、上部工と嵩上げ部の一体性の低下を 招いたものと推測される.

ケーソン本体と上部工、上部工と嵩上げ部、上部工の断面修復部の一体性向上策として、下層側のコンクリート打継ぎ表面を目荒らしした後に差筋等を配置し、さらに上層側のコンクリートにひび割れ抑制のための溶接金網等を設置する方法なども採用されている。差筋は、波浪による水平力や消波ブロック等の衝突による衝撃力に耐えうるように、あと施工アンカー工法を適用して適切な埋込み長および数量が配置される。しかし、目荒らし作業や差筋の設置には多大な労力を要すること、また、気象・海象の影響により防波堤上での作業時間の確保は難しく、施工機器類の運搬等にも制約がある。このため、作業時間の短縮が図れ、かつ簡易な機器類で施工が可能な工法の開発が望まれている。

ここで、コンクリート造の建築構造物の耐震補強の方法として、既存躯体面の目荒らしに代えて、既存躯体面を切削してせん断キーを設けることによって、差筋の設置数量を減じ、旧コンクリートの目荒

らし作業を省略して、新旧躯体の一体性を高める工法が開発されている ¹⁾. この工法は、コアドリルの先端に専用ビットをセットし、湿式で既存躯体を切削するもので、既存躯体面に打撃を与えずに短時間でせん断キーを設けることが可能なものである. 既往の研究では、せん断キーと接続アンカー (差筋)を併用することで、従来工法の接続アンカーの数量よりも 10~30%程度削減しても、新旧コンクリートの一体性を確保できることが明らかにされている ²⁾. このように、防波堤上部工の接合部の一体性確保のための目荒らし処理や差筋設置の作業を軽減でき

このように、防波堤上部工の接合部の一体性確保のための目荒らし処理や差筋設置の作業を軽減でき、短時間かつ簡易な機器類でせん断キーを設置できる方法は、施工の効率化に寄与する可能性がある。本稿では、せん断キー設置よる接合部のせん断耐力向上効果について実験的に検討した結果を報告する。

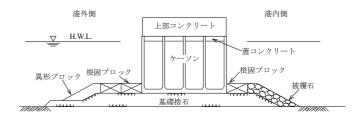


図-1 防波堤断面の例



a) K 港



b) N 港 写真-1 防波堤上部工の損傷事例

キーワード 防波堤上部エコンクリート,接合部,せん断キー連絡先 〒239-0826 神奈川県横須賀市長瀬 3-1-1

2. 実験概要

本研究では、せん断キーの深さや敷きモルタルの 有無が、差筋のない状態における接合部のせん断耐 力や破壊形態に与える影響について検討した.

本検討では,ケーソン本体と上部工の接合面を想 定して、ケーソン本体に見立てた1層目(寸法:300 ×300×230mm) と、上部工に見立てた2層目(寸法: 300×300×150mm) からなる小型の試験体を作製し た. 1 層目の上面中央部 1 箇所に, 径 \$52, 深さ 20mm または深さ 40mm のせん断キーを設けた(図-2).1, 2層目のコンクリート配合は、一般のケーソン本体お よび上部工で用いられる 30-12-20N, 21-8-40N とした. なお、2層目のコンクリートは、1層目のコンクリー ト表面の目荒らしを行わずに打込んだ.表-1に試験 体の条件を示す.表中の「敷きモルタルあり」とは、 せん断キー内へ2層目コンクリートの粗骨材が入ら ないよう,2層目のコンクリートと同一水セメント比 のモルタルをせん断キー内に充填させた後にコンク リートを打込んだもので、「なし」はそのままコンク リートを打込んだものである.

載荷試験では、2層目天端に鉛直荷重 1kN (上部コンクリート厚さ 50cm 相当の荷重) を加えた状態で、2層目側面に水平荷重を加えた.

3. 実験結果

図-3 に各試験体の破壊時の水平荷重を示す. せん 断キー深さ 20mm では, 敷きモルタルの有無によら ず破壊時の水平荷重が試験体ごとに大きくばらつき, キーなしと比較して明確な耐力向上は認められなかった. 敷きモルタルなしの破壊時の荷重が小さい試験体では, 写真-2 に示すようにブラストキー内の骨材が弱点になったと考えられる. 一方, せん断キー40mm では破壊時の水平荷重が 60kN となり, せん断キーなしと比較して約3倍の荷重で破壊した.

4. まとめ

接合部にせん断キーを設けた場合の接合部のせん 断耐力の向上効果について実験的に検討した結果, せん断キー深さ 40mm の場合にせん断耐力の向上が 確認された. しかし, 小型の試験体での基礎的な検 討であるため, 今後, 実構造物での適用を想定した 一体性向上効果の確認や, 効果を得るための施工方 法やその作業効率の確認等について検討する必要が ある.

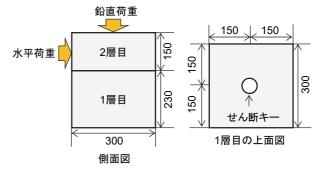


図-2 試験体の形状

表-1 試験体の検討ケース

せん断キー 深さ	敷きモルタル の有無	せん断キー	
		径	深さ
		(mm)	
キーなし	なし	無処理	
20mm	なし	φ52	20
	あり	φ 52	20
40mm	なし	φ52	40

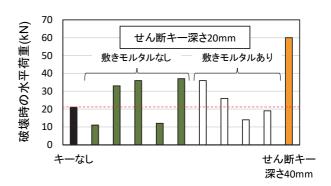
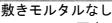


図-3 試験体の破壊時の水平荷重







ルなし 敷きモルタルあり 写真-2 破壊形状

参考文献

- 1) 香取慶一ほか:低騒音・低振動型の目荒し工法 の開発(その1)目荒らし工法の概要と要素試験 概要,日本建築学会大会学術講演概要集, pp.785-786,2012.9
- 2) 低振動・低騒音施工による環境配慮型の躯体目 荒し工法 ブラストキー工法, https://www.toaconst.co.jp/techno/construction/earthquake/l103/, 最 終閲覧日: 2018 年 3 月 27 日