

三省建設(株) 正会員 ○ 岡 英一  
田中園三

### 1. まえがき

海岸堤防には種々のタイプがあるが、越波防止機能の点で斜面堤には大きな長所があり今後もっと見直されてもよいと考えられる。今回、波の遇上を抑える目的で波型のブロックを開発し、それに關して一連の実験を行ない滑斜面の場合とも比較した。その結果、波型のり面上での遇上が減少すること、また従来斜面上の遇上の計算に用いられる理論がこの場合にはあてはめられないことなどが明らかになった。

### 2. 実験方法

実験は規則波を用いて行なった。造波機はフラッタ式で水槽は全長30m、幅1m、深さ1.5mである。入射波高は容量式波高計によつて造波板から10mの地点で検出しさらに10m離れた地点に模型を設置した。模型は図-1に示すようないわゆるタイプ1とタイプ2の2種類を比較した。セメントモルタル製で、水漏れを防ぐために置かれたベニヤ板の上に4列並べて敷いた。なお、波型は具体的には2種類のSIN曲線の組合せである。実験断面は図-2に示すように水深は一定で50cm、のり面勾配は1:6である。なお縮尺は大体1/30程度のものである。実験波は周期1.46, 1.83, 2.19, 2.56秒の4種類で、波高は9.1～23.8cmである。打ち上げ高は数波の平均で目視によって5mm単位で読み取った。波がパラペットまで達した場合はパラペットに沿う打ち上げ高を読み、同時に碎波点とのり先を基準にして1cm単位で測定した。またビデオカメラによって遇上波を撮

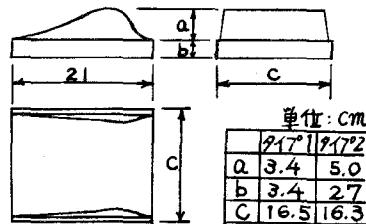


図-1 WAVY ROCK (波型ブロック)

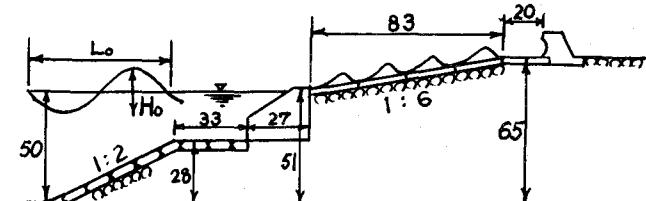


図-2 実験断面 (单位: cm)

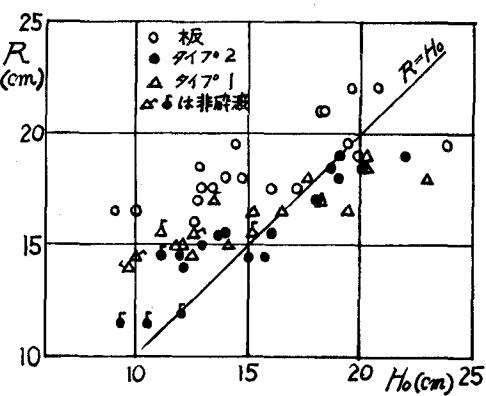


図-3 打ち上げ高—入射波高

影し後でモニターテレビで再生して波の進上速度を求めた。この進上速度は波の先端の速度であるが場所的な変化まではわからず、のり面上の20~50cmの間の平均速度である。以上の測定をのり面が板の場合と、タイプ1及びタイプ2の場合の3種類について行った。

### 3. 実験結果

入射波高に対する打ち上げ高を図-3に示す。現象は多くの場合が碎波した後の段波状の波であるが、碎波せずには波の変形のみで進上していく場合もあった。データは  $R/h_0 = 10$  附近にはしつくが板の場合が大きく、波型フロックの方が小さいことがわかる。また波型の高さの異なるタイプ1とタイプ2では波高の小さい範囲でタイプ2が打ち上げを強く押えることがわかる。板の場合との根本的な差は進上した水が戻る前に次の波が進上してくる点であり、波型のものの方がこの戻りきれない水の量が多く、波はこの水を押し進上していくことによって、進上が抑えられるものと考えられる。打ち上げ高を波形勾配に対してプロットしたのが図-4である。波形勾配が小さくなると打ち上げ高は増加する。この図によると、波形勾配の範囲によって板→タイプ2→タイプ1、板→タイプ1→タイプ2の順で打ち上げ高を減少させることができ。また碎波点(図-5)と比較すると碎波点がのり先より遠い点にある時ほど打ち上げ高が低く打ち上げ高は碎波点と関連することがわかる。図-6は  $R/h_*$  と  $\bar{U}$  ( $= \sqrt{gh_*}$ ) のグラフである。 $h_*$  は水槽平坦部の水深、 $\bar{U}$  は進上速度)。Freeman-Méhautéによると摩擦を考慮するしないにかかわらず進上高は次式で表わせる。

$$R/h_* = A \cdot \frac{1}{2} \cdot \left( \frac{\bar{U}}{\sqrt{gh_*}} \right)^2 \quad (\text{摩擦無視} \ A=1)$$

また岩垣らは実験によりて、のり面勾配のある範囲でこれを確かめている。しかし、今回得られたデータは  $R/h_* = \frac{\bar{U}^2}{2}$  に平行ではなく、波型ののり面のような木のたまたま場所を進上するような場合には、他の解析方法を必要とすると考えられる。なお、板の場合も同様な傾向を示すのは、今後、検討を必要とする問題である。

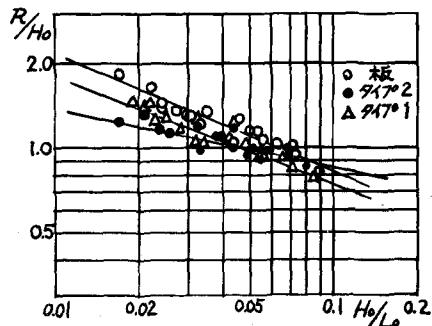


図-4 相対打ち上げ高—波形勾配

### 碎波点

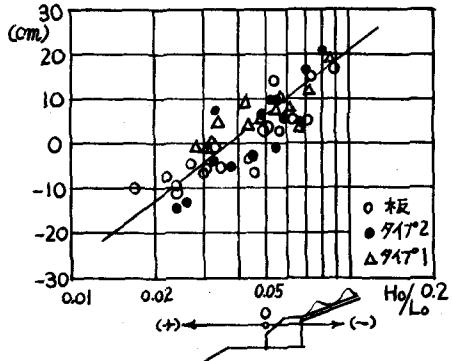


図-5 碎波点—波形勾配

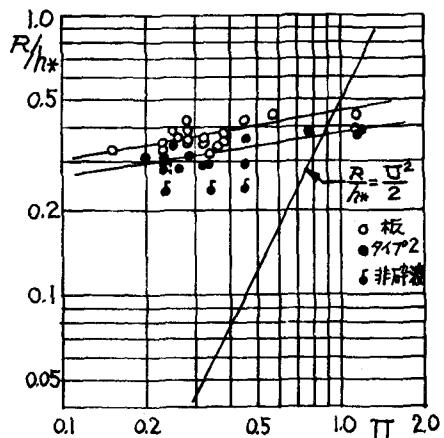


図-6 相対打ち上げ高—無次元進上速度

### [参考文献]

「のり面上の波の進上機構に関する実験的研究」：  
岩垣、井上、大堀。第13回海岸工学講演会講演集。