

関西大学工学部 正会員 井上 雅夫

## 1. まえがき

海岸堤防の越波量には、波の特性、潮位、堤防の設置位置および風などが影響し、これらの要素の影響についてはかなり明らかになってきた。しかし、海底勾配の影響についての研究はあまり行なわれていないようであり、これまで Saville、永井および富永らによって若干の検討が行なわれている程度である。たとえば、富永らは海底勾配 $\% / 3$ と $\% / 6$ の場合の鉛直堤の越波量を比較して、一般には $\% / 6$ 勾配の越波量が多く、多い場合には $\% / 3$ 勾配の約倍にも達し、その原因が碎波形式の相違によって、越波の仕方が異なるためであると説明している。また、著者は富永らの結果に $\% / 5$ 勾配の実験結果を追加して、海底勾配による越波量の変化の仕方を検討した。その結果、海底勾配がゆるやかになるとつれて越波量は減少し、その減少比は波形勾配が一定であっても水深波長比によって変化し、その値が小さいほど海底勾配の影響は大きく、越波量は大幅に減少することを明らかにした。しかし、これまでの実験はいずれも各種類の海底勾配に対するものであり、越波量におよぼす海底勾配の影響を系統的に論じることはできない。このため本研究においては、鉛直堤前面の海底勾配を $\% / 3$ へ $\% / 6$ の3種類に変化させ、その越波量におよぼす影響を、特に碎波水深との関連において実験的に明らかにしようとするものである。

## 2. 実験装置および実験方法

実験水槽は、長さ24.0m、幅2.5m、深さ0.6mの片面一部がラス張りのもので、その一端にはmulti-purpose型造波機があり、他端に勾配 $\% / 3$ 、 $\% / 5$ 、 $\% / 10$ および $\% / 30$ の模型海浜を設け、その上に高さが10cmの鉛直堤を設置した。実験波は周期T=1.2sec、波高H<sub>0</sub>=5~13cmとし、クリ先水深h=0cm、2cmおよび4cmの3種類とした。波高は水槽-様水深部に抵抗線式波高計を置き、自動平衡記録計に記録させ、越波量は堤防背後の容器に入れる水量をメスシリンダーで直接測定した。実験はまず堤防をとり除き入射波を測定したのち、堤防を設置して、波高が一様な造波機始動後の4~9波までの越波量を測定した。

## 3. 実験結果とその考察

図-1は、縦軸に波長だけを用いた無次元越波量、横軸に波形勾配をとり、海底勾配をパラメーターとして越波量におよぼす波高の影響を示した。図-1(a)および(b)は、水深波長比がそれぞれ0.009および0.018の場合である。なお、 $\frac{2\pi L}{L_0}$ クリ先水深が0cmの場合には、 $\% / 3$ よりゆるやかな勾配では越波しなかったので、ここでは示さなかった。これらによると、水深波長比が0.009の場合には $\% / 6$ 勾配を除いて、波高の増大とともに越波量も増大している。これは、勾配が $\% / 3$ や $\% / 5$ で急な場合には、入射波高が大きてもあまり沖側で碎波しないためであり、 $\% / 6$ や $\% / 10$ 勾配の場合には、逆に入射波高が小さくても碎波点の位置が堤防からかなり離れたためと考えられる。 $\% / 6$ 勾配の場合には、波形勾配が約0.03で極大値、約0.04で極小値をそれぞれ示す複雑な変化の仕方をしている。その原因是明らかでないが、岩崎らが指摘したように、緩勾配の場合には一度碎けた波が浅海波として再生され、ふたたび堤防前面で碎ける現象の影響かもしれない。また水深波長比が0.018で勾配が $\% / 3$ および $\% / 5$ の場合については、さきの場合とまったく同じであるが、勾配が $\% / 6$ よりゆるやかな場合には、越波量におよぼす波高の影響はあまり顕著でない。図-2は、図-1から縦軸に無次元越波量、横軸に海底勾配cotθをとり、波形勾配をパラメーターとして、越波量におよぼす海底勾配の影響を示した。これによると、いずれの場合も碎波後の波が堤防に衝

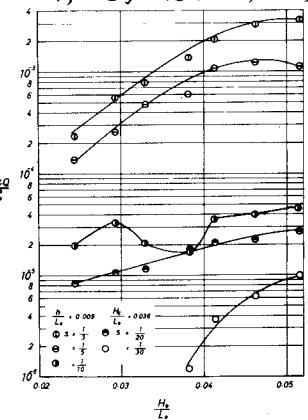


图-1(a) 無次元越波量と波形勾配との関係

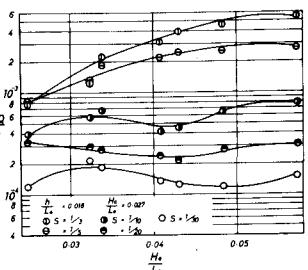


图-1(b) 無次元越波量と波形勾配との関係

突して越波するために、越波量におよぼす海底勾配の影響は大きい。また、当然のことながら水深が小さいほどその影響は顕著であり、また水深・波長比が2.00の場合には、 $\cot \theta$  が3～5および20～30、0.018の場合には、5～10の部分での越波量の減少が著しい。図-3は、波形勾配に関する各勾配の越波量と $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ の越波量の比 $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ と海底勾配との関係を水深・波長比ごとに示した。これによると、図-2で述べた傾向がより明らかになるとともに、 $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ および $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ 勾配の越波量は、 $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ 勾配のそれを41.0～0.3、0.4～0.1倍に減少する。図-4は、前述の $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ と波形勾配との関係を示

した。これによると、ほとんどの場合、波形勾配が約0.04までは波形勾配の増加とともに $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ も増加するが、0.04以上になるとほぼ一定値あるいは若干減少する。すなわち、ある波高以下では海底勾配による越波量の変化率が波高によって異なることを示している。以上、越波量と海底勾配との関係を直接調べたが、越波には碎波の影響が非常に大きいため、越波量と碎波水深との関係を調べたものが図-5である。図-5は、縦軸に無次元越波量、横軸に堤防から碎波点までの距離 $x_b$ （以下、碎波距離と呼ぶ）と波長との比 $\frac{x_b}{L_0}$ をとり、波形勾配をパラメーターとして越波量におよぼす碎波距離の影響を示したものである。なお、碎波距離は合田

の碎波水深の図表から、 $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ および $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ 勾配の場合について計算で求めたものである。これによると、勾配がゆるいほど碎波水深は大きく、したがって碎波距離は長くなり、その間でのエネルギー損失が大きくなるために、いずれの場合も越波量は減少することがわかる。すなわち、海底勾配がゆるやかになると越波量が減少する原因の一つは、碎波点の位置が沖側に移動するためであろう。図-6は、縦軸に $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ 、横軸に $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ 勾配と各勾配の碎波距離との比 $\frac{(x_b)_{10}}{(x_b)_0}$ をとり、越波量と碎波距離の減少比の関係を示した。これによると、碎波距離の減少率が大きくなると、越波量の減少率も増加している。図中の実線の曲線は実験値の平均曲線、破線はその上下限を示している。 $\frac{Q_0}{Q_{10}}$ と $\frac{(x_b)_{10}}{(x_b)_0}$ の値は、一部の実験値を除いて、若干のばらつきはあるがほぼ一致し、少なくとも図中の一点鎖線、すなわち、 $(\frac{Q_0}{Q_{10}}) = [(\frac{x_b)_{10}}{(x_b)_0}] \pm 0.2$ で示される直線の間に実験値は含まれるようである。したがって、この実験範囲内では、上式によって海底勾配の変化による越波量の変化量が推算できよう。最後に実験に大いに助力した前陽西大学学生、伊沢真昭、浜口洋介および山野裕裕の諸君に謝意を表す。

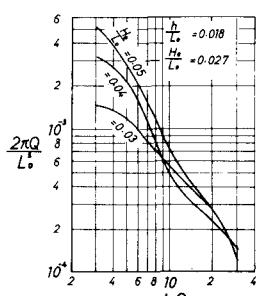
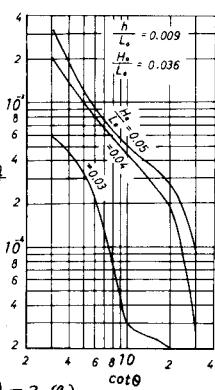


図-2 (a) 無次元越波量と海底勾配との関係  
図-2 (b) 無次元越波量と海底勾配との関係

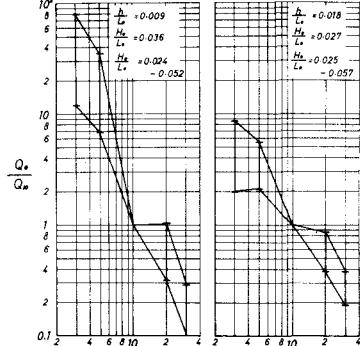
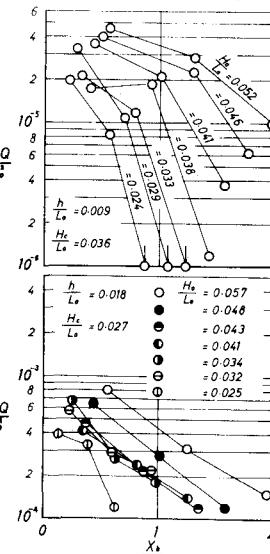


図-3  $\frac{Q_0}{Q_{10}}$  と海底勾配との関係

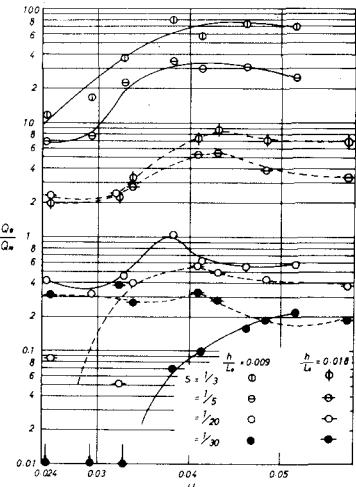


図-4  $\frac{Q_0}{Q_{10}}$  と波形勾配との関係

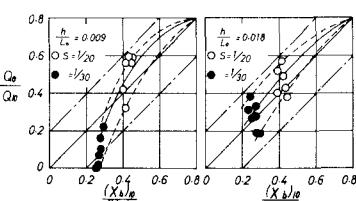


図-6 越波量と碎波距離の減少比の関係