

II-22 透過層による波力の減衰について

大阪工業大学 正員の久保弘一
" " 井田保夫

1. はじめに

波浪が捨石あるいは消波ブロックなどで構成された透過程構造物内部の空げきに侵入すると、種々の損失を受けて次第にその伝達エネルギーを減少する。この減衰形態を捉える一つの方法は、透過程層内における波力の変化を求めることである。また透過程で被覆された壁体に作用する波力と被覆層厚との関係も同様の観測から導かれる。筆者らは透過程による波力の減衰形態について基礎的な資料を得るために、垂直な砂利層を対象として、その内部における圧力の測定を行い、透過程層厚、透過程層材料の特性などと波力との関係を明らかにして来た。その結論を要約すると次の通りである。

- (a) 波形勾配の増加に伴って最大波圧強度は指数関数的に減少する。
- (b) 被覆層厚の増加に伴って最大波圧強度は指数関数的に減少する。
- (c) 透過層表面に碎波などの他のじょう乱によつて生ずる衝撃的な波圧強度の変動は透過層の整流作用によって減少し、静的な圧力に転化する。
- (d) 透過層を構成する粒子の粒径が大きいほど層内に伝わる波力は大きくなる。
- (e) (最大同時) 波圧合力は被覆層の増大に伴つて指数関数的に減少するが、これを波圧減衰率と表わすと、

$$S = \frac{(x/d)^{1.5}}{31.6 + (x/d)^{1.5}}$$

で与えられる。(ただし、 x = 被覆層厚、 d = 砂利の平均粒径)

以上のようを基本的な認識の上に立つて、透過程マウンドによつて被覆された直立壁に作用する波圧分布の形態およびその特性、波力の伝達機構、被覆層厚と波圧との関係について、実験的に研究を行つてゐる。言うまでもなく透過斜面においては各水深における反射透過現象の間に位相のずれがあり、透過波の形狀については色々複雑な要因が関係してくることは言うまでもない。

2. 実験の種類と方法

底面から 15, 25, 35, 40 および 45 cm の高さに波圧計を設置した直立壁の前面を砂利マウンドで被覆し、種々の特性を有する波を作用させて、直立壁の各處に作用する波圧の強度を測定し、その結果から最大波圧合力を求めた。砂利マウンドは平均粒径 26.3 mm の砂利をもつて構成され、空隙率 38.3 % でその勾配は常に 1 : 1.5 とした。

現在までに実験を行つたマウンドの形状は図-1 に示す通りで、波はすべてのり面上で碎波し、波の天端が天端を越えない場合について行つた。したがつて直立壁に作用する波圧も非常に小さい範囲のものであるが、天端および被覆層厚がさらに小さく、天端が天端を越えた場合や天端上で碎波する場合についても実験を進めている。さらに消波ブロックの層が波力減衰に及ぼす効果を調べるために、のり面上に 2 層に消波ブロックを設置した場合の波圧についても測定を行つた。しかし、波圧の値が小さいため測定誤差の影響が大きく、まだその効果を充分確かめ得るような結果が得られていない。なおこの実験では水深は $h = 45 \text{ cm} = \text{一定}$ とし、実験に用いた波の諸元は表-1 の通りである。

3. 実験結果と考察

(1) 消波に対する考え方

この種の実験としては運輸省港湾技術研究所の研究成果がある²⁾。この研究は消波ブロック(テトラポッド)で構成されたマウンドで直立壁前面を被覆した場合に直立壁に作用する全波力を評価する目的で行ったものであり、結論としては消波工の天端高が直立壁の天端高と等しい場合には壁体に作用する波圧強度は约=1.0 N/cm^2 (広井式では波力係数は1.5) で求めればよいとの結論を明らかにして居り 実用的な面からさきゆめめて高く評価される。しかししながら、この研究においては消波被覆層の厚さによって波力がどのように変化するかについては余りふれられていないようである。実用的には被覆層の範囲は恐らく限定されるであろうと考えるが、波力が層厚の関数であることが明らかである以上、この点については充分確かめる必要がある。

次に各深さの波圧計に記

録された波圧の変化を見る

と図-2にその一例を示す

ように、すべての場合、各深さとも波圧強度の peak

が同時に直立壁に到達して

いる。透過層内のエネルギー

損失を考える場合、これ

を管抵抗モデルあるいは急拡縮1Dモデルにおける損失として評価する考え方が一つの有力な方法として論じられているが、この考え方では各深さ毎に異なった長さのパイプを浸透するのであるから圧力の peak

が同時に同一垂直面に到達すると考えることは非常に困難であり、したがって被覆層の厚さが小さい場合にはこの考え方を誤められるが、かなり大きい時には、透過層各奥の水面上昇による静水圧の増加量が各奥に伝達されると考える方が妥当ではないかと思われる。

(2) 波圧の分布について

今まで行なった実験の範囲では碎波はすべての面で起つており、かつ被覆層厚もかなり大きいため、運研の実験結果のように大きな碎波圧を発生せしめていない。今後、被覆層厚を次第に減少して大きな波圧の場合をも対象にして行くつもりであり、それらの結果を含めて詳細な整理、検討を行なつつもりである。

最大波圧の分布の一例を示すと図-3の通りである。図から明るかのように、その分布は水面から5~10m下方に peak

を有する三角形分布で衝撃的な要素は全く見られない。すなわち、このような層厚の大きい場合には、壁体に作用する波力は動的な要素は全く卷えられず、波の進行に伴なう水

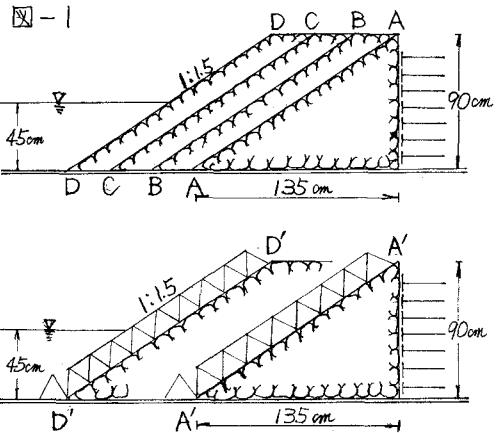
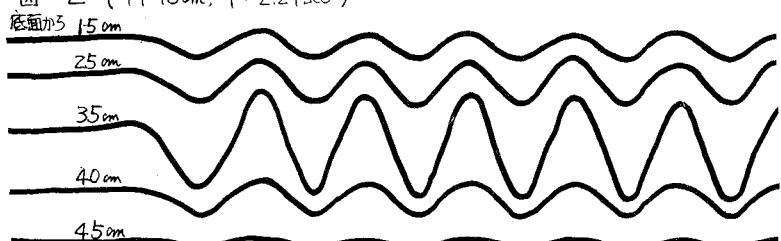


表-1

波高	H(cm)	10, 15, 19
周期	T(sec)	1.34, 1.79, 2.24, 2.68
波長	L(cm)	235 ~ 540
波形勾配	H/L	0.019 ~ 0.080

図-2 (H=10cm, T=2.24sec)



位上昇による静水圧の増加分とレカ評価出来ず。レ
から底面の方にはほとんど伝達されていない。また
この分布図から被覆層厚による波力の減衰を見る
と層厚の増加に伴う波力の指數関数的な減少がほぼ
認められ、はげしい碎波の減衰形態とはややそ
の性質を異にするのではないか。
(3) 波圧合力について

波圧分布から各場合の波圧合力を求め、横軸に波
圧合力 (1cm 巾) をとり、図上にプロットした。

その一例として、 $H = 15\text{ cm}$ の場合について示す
と図-4の通りで、合力についても層厚の増加によ
る指數関数的な減衰形態が明確に認められ、かつ
波形勾配の増加に伴って、波圧の減衰が著しい。

4. 参考文献

- 1) 久保:「遮避性構造物における波力の減衰について」
J. 第23回年次講演会講演概要 第Ⅱ部
- 2) 斎平、楠崎、菊谷:「異型ブロックの波力減殺効
果に関する研究」、港湾技術研究会報告 vol. 6,
no. 4 (1967. 4)
- 3) 首藤:「消波ブロックの抵抗について」第16回
海岸工学講演会講演集、(1969. 12)

