海域に敷設した鉄鋼スラグ製品の波浪安定性

Wave Stability of Iron and Steel Slag Laid on Sea Beds

本田 秀樹 HONDA Hideki JFE 技研 土木・建築研究部 主任研究員(副課長) 鈴木 操 SUZUKI Misao JFE スチール 資源循環推進部 主任部員(副部長)

要旨

鉄鋼スラグ製品を用いた海域環境修復技術として、鉄鋼スラグ炭酸固化体を海藻着生基盤材として防波堤マウンド被覆材に用いた場合,港湾工事用鉄鋼スラグを覆砂材として適用した場合の波浪安定性を水理模型実験により明らかにした。鉄鋼スラグ炭酸固化体を防波堤被覆材に用いる場合,波浪安定に必要となる重量は、その気孔部分に水を飽和させた重量(飽和重量)をハドソン式に適用することで算定可能であることが分かった。ただし、防波堤マウンドがh'/h = 0.65 (h': マウンド上の水深, h: 水深), $0.08 \le B_M/L' \le 0.10$ ($B_M: マウンド前肩幅, L': マウンド上の水深, h': 水深$)の0.08 ≤ $B_M/L' \le 0.10$ ($B_M: マウンド前肩幅, L': マウンド上の水深, h': 水深$)の条件では、安定数を補正する必要がある。また、港湾工事用鉄鋼スラグは、海砂と同等以上の波浪安定性を有していることを明らかにした。

Abstract:

JFE Steel and JFE R&D studied the wave stability of a carbonated steelmaking slag block to be employed as armor units of breakwater, and iron and steel slag to be applied to sand capping works through hydraulic model tests. The required mass for the stability of the carbonated steelmaking slag block can be estimated by Hudson's formula using the saturation weight. However, it is necessary to modify the stability number of Hudson's formula to the condition of the mound of breakwater h'/h = 0.65 (h': water depth on top of rubble mound foundation, h: water depth) and $0.08 \leq B_M/L' \leq 0.10$ (B_M : berm width, L': wavelength at the water depth h'). The wave stability of the iron and steel slag was found to be better than the sea sand.

1. はじめに

国内の沿岸海域では、これまでの大規模な埋立てにより、 多くの藻場が消失してきた。藻場は、水質浄化や稚魚の生 育場といった機能を有しており、沿岸環境の観点から非常 に重要な役割を果たしている。このため、沿岸海域の環境 再生を目的とした「自然再生推進法」が施行(2003年)さ れ、藻場を人為的に再生するための種々の藻場造成技術が 開発されてきた¹⁾。

JFE スチールでは,天然資源ではなく,鉄鋼生産にとも ない副生する鉄鋼スラグ製品を用いた海域環境修復技術の 開発を行い,その海藻着生効果²⁾や底生生物着生効果³⁾を 明らかにしてきた。

一方,これらの製品を海域に設置する場合,波浪や流れ に対する安定性が重要となる。本稿では,鉄鋼スラグ炭酸 固化体(以下,マリンブロック)を海藻着生基盤材として 防波堤マウンド被覆材に用いた場合,および,港湾工事用 鉄鋼スラグ(港湾の施設の技術上の基準・同解説⁴⁾に示さ れている鉄鋼スラグ製品)を覆砂材として用いた場合の波 浪安定性を把握する目的で実施した水理実験の概要を紹介 する。

2. マリンブロックの波浪安定性

2.1 マリンブロックのハドソン式への適用性

波浪に対して安定となる防波堤マウンド被覆材の必要重 量は、被覆材の気中の単位体積重量、安定数、有義波高を パラメーターとした(1)式に示すハドソン式を用いて算定 されている⁵⁰。マリンブロックは、製鋼スラグに CO₂を吹 き込み、スラグ中の CaO と反応させて固化させた多孔質体 である⁶⁰。マリンブロックの気中の単位体積重量は、標準 的な無筋コンクリートと同程度であるが、水中では連続し た気孔のほぼすべてに海水が入り込むため、気孔率に相当 する体積部分には浮力が作用せず、単位体積重量が大きく なる。この効果をハドソン式(1)に反映させるには、式中 に用いている気中の単位体積重量として、マリンブロック の気孔部分に水を飽和させた重量(飽和重量)を用いれば

²⁰⁰⁷年10月23日受付

よいと考えられる。

$$M = \frac{\rho_{\rm r} H^3}{N^3_{\rm S} (S_{\rm r} - 1)^3}$$
 (1)

M:必要重量,
 ρ_r:被覆材の単位体積重量,
 H:波高,
 N_s:安定数,
 S_r:被覆材の水(海水)に対する比重

2.2 水理模型実験の概要

マリンブロックの飽和重量のハドソン式への適用性を検 証する目的で水理模型実験を実施した。実験は,吸収制御 式の二次元造波水路を用いて,現地との縮尺1/20の不規 則波実験とした。実験模型断面を図1,実験条件を表1に 示す。実験では,波高を段階的に大きくし,ブロックに被 災が生じる直前の移動限界波高を求めた。ブロック被災の 定義は,ブロック基本長の1/2以上の移動,45°以上の回 転,隣接するブロックへの乗り上げとした。実験状況を写 真1に示す。実験から得られる移動限界波高とマリンブ



Fig. 1 Cross section of models

	表1	実験条件
Table 1	Condition of experiment	

Water depth	40.0 cm (8.0 m)	
Wave period	1.5 s, 1.7 s, 2.0 s, 2.5 s (6.7 s, 7.6 s, 8.9 s, 11.2 s)	
Rubble mound height	8.0 cm, 14.0 cm (1.6 m, 2.8 m)	

(): Prototype



Photo 1 Situation of experiment

ロックの飽和重量から(1)式より,安定数の実験値を求める。この安定数の実験値とマウンド上水深,マウンド前肩 幅,波の周期,有義波高から算定した,現行設計で用いら れている谷本ら⁷⁾の計算値を比較した。

2.3 水理模型実験の結果

2.3.1 防波堤マウンド被覆材の被災状況

防波堤マウンド被覆材の被災状況の一例(有義波高 15.0 cm,周期1.5 s,マウンド高14.0 cm)を**写真2**に示す。 マリンブロックで実施したすべてのケースにおいて,マウ ンド被覆材の初期被害は,マウンド法肩で起こっていた。 これは、コンクリートブロックを対象とした既往の実験結 果⁷と同様の傾向であった。

2.3.2 安定数の比較

実験結果より得られる移動限界波高から求めた安定数 N_s の実験値と谷本らの計算値との比較を図 2 に示す。図の縦軸は、安定数の実験値と計算値の比、横軸は、マウンド前肩幅 (B_M) とマウンド上水深での波長 (L)の比である。マリンブロックの安定数の実験値は、気孔に水を充填させた飽和重量を用いて算定した。その結果、マウンド高 8.0 cm (h'h = 0.8)の条件では、実験値と計算値はよく一致していることから、マリンブロックの必要重量算定に飽和重量が適用可能であると判断できる。マウンド高 14.0 cm (h'h = 0.65)の条件では、0.08 $\leq B_M/L' \leq 0.10$ の範囲において、安定数の実験値と計算値の比が 1.0 以下となり危険 側となることが分かった。この範囲では、谷本式⁷⁾による 安定数計算値に補正係数 0.7 を掛け合わせた値を用いる必







要があり,また,今回の実験条件以外では,水理実験など により検証する必要がある。

7. 覆砂材としての港湾工事用鉄鋼スラグの 波浪安定性

3.1 水理実験による波浪安定性の検証

覆砂材の波浪安定性は、波や流れといった外力に対して、 覆砂材粒子の自重が抵抗力となり、その両者の関係で決ま る。港湾工事用鉄鋼スラグのうち、高炉水砕スラグは、単 粒度で粒子形状が角張っているため、単位体積重量は海砂 よりも軽量である⁸⁰。ところが、粒子としての真比重は海 砂と同程度(約2.7)⁹⁰であることから、海砂と同等の波浪 安定性を有していると考えられる。そこで、港湾工事用鉄 鋼スラグの波浪安定性を把握する目的で、海砂との比較実 験を行った。なお、製鋼スラグは、単位体積重量も粒子と しての真比重も海砂より大きいため、理論的に既存の評価 方法が適用できると考えられる。

実験は,水路を中央で2分割して,同じ粒径分布に調整 した港湾工事用鉄鋼スラグと海砂を水路底面に設置し,波 浪を作用させた。実験状況を**写真3**に示す。実験条件は,



写真 3 実験状況 Photo 3 Situation of experiment



図3 港湾工事用鉄鋼スラグと海砂の安定性の比較



水深2種類(30.0 cm, 35.0 cm), 周期3種類(1.2 s, 1.6 s, 2.0 s) の規則波とした。実験では、波高を段階的に大きく していき,港湾工事用鉄鋼スラグと海砂が移動する直前の 限界波高を求めた。ここでは、覆砂材表面の第1層がほと んど動き出す全面移動状態¹⁰⁾を移動限界と定義して, (2) 式に示す計算値と実験値を比較した。なお、覆砂材の 移動状況は目視観察とした。実験結果を図3に示す。縦軸 は、限界波高(H)と沖波波長(Lo)の比、横軸は覆砂材の粒 径(d)と沖波波長(L0)の比である。図中のプロットは港湾 工事用鉄鋼スラグと海砂の実験値,線は(2)式における全 面移動状態の計算値であり,線より上側が安全側の領域と なる。図3に示すように、港湾工事用鉄鋼スラグの実験値 は、海砂の実験値や(2)式の計算値よりも安全側であるこ とから,港湾工事用鉄鋼スラグは海砂と同等以上の波浪安 定性を有していると判断できる。これは、港湾工事用鉄鋼 スラグの表面が角張っていること、内部摩擦角(35~40°) が海砂より大きいことが、波浪に対する抵抗力増加に影響 していると考えられる。

$$\sin h \left(\frac{2\pi h}{L}\right) = 1.77 \left(\frac{H}{L_0}\right) \left(\frac{L_0}{d}\right)^{1/3}$$
(2)

h:水深, H:移動限界波高, L:波長, L₀:沖波波長, d:覆砂材の粒径

3.2 数値解析手法による覆砂材の安定性評価

藻場・浅場を新たに造成する場合,現地の波浪や流れ (潮流)に対して,施工後も安定となる粒径の覆砂材を用い る必要がある。ここでは,数値解析を用いた評価事例につ



いて述べる。

波,流れが作用する場合の安定性の評価指標は、粒子を 動かそうとする力(底面せん断力)と粒子の自重による抵 抗力(摩擦抵抗)の比で表されるシールズ数((3)式)が 用いられている。港湾工事用鉄鋼スラグは、海砂と同等以 上の波浪安定性を有することから、シールズ数を適用した 評価でも安全側であると判断した。ここでは、丸山らの方 法¹¹⁾を用いてシールズ数を算定し,覆砂材が安定となる評 価基準は,シールズ数 0.5 以下¹²⁾とした。解析領域を図4 に示す。図中の○印を水深 3.0 m に覆砂(嵩上げ)して, 安定に必要となる粒径を検討した。解析では、波浪、潮位 変動,風,河川流入の条件を与えて最大流速分布を求め, この最大流速, 粒子の比重, 粒径から, (3) 式でシールズ 数を算定した。ここでは、解析領域全体を粒径 0.02 mm, 0.2 mm とした。粒径 0.02 mm におけるシールズ数分布を 図5, 粒径0.2 mmのシールズ数分布を図6に示す。その 結果, 粒径 0.02 mm の場合, 覆砂部分のシールズ数 0.5 以 上の部分が存在しており不安定となっている。一方、粒径 0.2 mm にすると、シールズ数 0.3 以下で安定となることか ら、この海域では粒径 0.2 mm 以上の覆砂材を用いる必要 があることが分かる。

$$\Psi = \frac{1}{2} \frac{fu^2}{(s-1)gd} \qquad (3)$$

f: Jonsson の摩擦係数,
u: 底面の流速振幅,
s: 覆砂材の水(海水)に対する比重,
g: 重力加速度,
d: 粒径

ここで, 摩擦係数fは, Swart の近似式((4)式)を用いた。











k: 粗度高さ(= 粒径)

4. おわりに

鉄鋼スラグ炭酸固化体「マリンブロック」や港湾工事用 鉄鋼スラグを海域環境修復に適用する場合に必要となる波 浪安定性を,水理模型実験により明らかにした。近年,藻 場・干潟の再生や深堀跡修復など,沿岸海域の環境改善に 向けた取り組みが進められている。そのなかで,リサイク ル材料である鉄鋼スラグ製品を用いた環境改善技術に取り 組み,天然資源の使用抑制や CO₂ ガス発生抑制など社会に 貢献していきたいと考えている。

参考文献

- 国土交通省港湾局監修,海の自然再生ワーキンググループ著.海の自 然再生ハンドブック,その計画・技術・実践,第3巻藻場編.港湾空 間高度化環境研究センター.2003.
- 2) 宫田康人, 沼田哲始, 高木正人, 高橋達人, 小山田久美, 小田俊司.

藻場造成用鉄鋼スラグブロックへの海藻着生. 第29回海洋開発シン ポジウム論文集. 2004, vol. 20, p. 887-892.

- 3) 宫田康人, 沼田哲始, 豊田惠聖, 佐藤義夫, 小田静, 岡本隆. 高炉水 砕スラグの底質改善効果. 第25回海洋開発シンポジウム論文集. 2000, vol. 16, p. 345-350.
- 4) 日本港湾協会.港湾の施設の技術上の基準・同解説
- 5) 日本港湾協会.港湾の施設の技術上の基準・同解説(上巻), p.157.
- 6) 藻場着生基盤技術研究会. 鉄鋼スラグ炭酸固化体利用マニュアル. 港 湾空間高度化環境研究センター. 2004.
- 7) 谷本勝利, 柳生忠彦, 村永努, 柴田鋼三, 合田良実. 不規則波実験に よる混成堤マウンド被覆材の安定性に関する研究.港湾技術研究所報 告. 1982, vol. 21. no. 3.
- 8) 沿岸開発技術研究センター,鉄鋼スラグ協会.港湾工事用水砕スラグ 利用手引書. p. 13.
- 9) 沿岸開発技術研究センター,鉄鋼スラグ協会.港湾工事用水砕スラグ 利用手引書,付録 2.
- 10) 椹木亨. 環境圏の新しい海岸工学. フジテクノシステム. 1999, p. 129.
- 11) 丸山康樹, 五十嵐由雄, 石川雄介. アマモ場適地選定手法. 海岸工学

論文集. 1983, vol. 34, p. 227-231.

12) 藻場造成型漁港構造物 調査・設計ガイドライン. p. 31.



鈴木