神向寺海岸における粗粒材養浜後の礫層分布の現地実測

Field Investigation of Gravel Layers after Beach Nourishment using Gravel at Jinkoji Coast

土子浩之¹·宇多高明²·松浦健郎³·阿部 良⁴·熊田貴之⁵·大木康弘⁶

Hiroyuki TSUCHIKO, Takaaki UDA, Takeo MATSU-URA, Ryo ABE Takayuki KUMADA and Yasuhiro OKI

After the completion of beach nourishment using $87,000 \text{ m}^3$ of gravel with the grain size between 3 and 15 mm in April 2008 at the Jinkoji coast which faces the Pacific Ocean and is surrounded by artificial headlands, boring test and core sampling on the beach were carried out to investigate the formation of the gravel layers. It was found that gravel is deposited with a slope of 1/8 on foot of the seawall, exhibiting the foot protection effect to the seawall, and the nourishment gravel is stably deposited without offshore discharge.

1.まえがき

鹿島灘に面した神向寺海岸では、従来の細砂養浜に比 べて安定性が高く、歩留まりのよい粗粒材(径3~15 mmの礫)を用いた養浜が行われてきたが、2008年4月 末には87,000 m3の粗粒材の投入が完了した. この間, 粗 粒材は細砂と移動特性が大きく異なることから種々の現 地調査が行われた.野川ら(2008a)は、トレンチを掘 削し、トレンチ内を礫のみ、細砂のみ、および混合材に 置換した上で同じ波浪・潮位条件での応答特性の違いを 調べ、細砂と礫の混合材料では、細砂あるいは礫のみの 場合と比較して動き易さが増加することを示した.また 野川ら(2008b)は、養浜期間中の縦断形変化を調べ、 養浜期間中も投入礫は護岸前面にほぼ1/8勾配の急斜面 をなして堆積し、沖合の細砂からなる緩勾配の海底面か ら急に立ち上がる縦断形となることを明らかにした.本 研究は、これらの研究を参照しつつ、粗粒材投入完了後 にコアサンプリングやボーリング調査を実施することに より粗粒材の堆積状況を調べ、粗粒材養浜の護岸根固め 機能や、粗粒材の沖合への流出の可能性が極めて低いこ とを現地実測により明らかにする.

2. 観測方法と波浪条件

2008年4月末における粗粒材養浜の完了(野川ら, 2008b)を受けて,復元された前浜の地層構造を調べる ために汀線測量を行うとともに,掘削,コアパイプによ る試料採取,およびボーリング調査を行った.汀線測量,

2 正会員 1	工博	次城宗御朱上不爭扬所河川至彌認 (財) 土木研究センター常務理事 総合研究室長兼日本大学客員教授 部海洋建築工学科	、 課長 なぎさ 〔理工学
3	博(工)	茨城県高萩工事事務所河川整備調	₹ 主任
4		茨城県土木部河川課 ダム砂防室	5
5 正会員		(株)水圏科学コンサルタント	技術部

掘削およびコアパイプによる地層調査は2008年7月30日 と8月26日に、またボーリング調査は7月28日~8月1日 に実施した. 汀線測量の範囲はT. P. + 2~-2mの間であ る. また図-1に示す10測線において標高1m毎に海底地 盤調査を行った. その際, T. P. 1m以上はスコップによ り0.5mまで掘削し、海面下ではコアパイプにより砂を抜 き取った. コアパイプによる地層調査では、コアパイプ (ゴム栓付きアクリルパイプ)を底質表面から深さ方向 に約10cm差し込んで試料を採取した、採取試料は、目 視で泥,砂,礫,砂と礫が混じった層に区分し,層厚を 計測した.ボーリング調査では、ロータリー式スピンド ル型ボーリングを使用し、エンジンの機械力によりコア チューブを回転させ、コアチューブを圧入しながら掘削 した. 掘削孔径 ø66mm でコア採取を行った. またボーリ ングは、5測線上の基本的に標高T.P.+1.0, +0.5, -1.0, -1.5, -2.0m 地点で行った. ボーリング試料もコアパイプ と同様層区分を行い,層厚を計測した.なお,層厚は採 取試料より読み取った値をそのまま用いているため、実 際の圧入深さとは異なる.

調査期間中の外力条件を調べるために,海岸沖の水深 10mに水圧式波高計を設置して波浪の連続観測を行った. 2008年7月29日~9月2日における有義波高H_{1/3},周期*T*, 波向の観測結果を図-2に示す.全体的に観測期間は静穏 な条件が続いたが,8月21日にはH_{1/3}=2.2mの高波浪が作 用した.このときの波の入射方向は,ほぼ海岸線への法





線方向 (N67.5°E) からであった.

3. 掘削およびコアパイプによる地層調査の結果

図-3 (a) は、測線No.6における7月30日と8月26日の 前浜縦断形と地層調査地点を示す. 測点A, B, C, D, Eは7月30日における縦断形上の標高T.P.+2,+1, 0, -1, -2m地点に位置し、これら各測点において鉛直サ ンプリングを行った. 図-3(b)は7月30日から8月26日 の地盤高の変化量を示すが、調査期間中の8月21日の H_{1/3}=2.2mの高波浪の作用に伴い前浜が侵食され,最大 1m地盤高の低下が起きた.このとき各測点の標高はT.P. +1.4m (A), +0.1m (B), -1.0m (C), -0.9m (D), -2.0m(E) となった. 図-3 (c), (d) に示す地質断面を見ると, いずれの時期もAでは礫の含有率が高いが、汀線に近い Bの表層は細砂により覆われている。Bでは7月30日か ら8月26日の間に地盤高がT.P.+1mから+0.1mへと 0.9m下がったものの、依然として細砂の含有率が高い. 7月30日には汀線上にあったが8月26日には-1.0mまで地 盤高が低下したCでは、いずれの時期も礫を多く含んで いる. 地盤高が-1mで高波の作用に伴う沖向き漂砂によ り砂が薄く堆積したDでは、細砂の堆積が顕著である.

6,7号HL間の中央の測線No.20について測線No.6と同 様に整理した結果を図-4に示す.この測線はHL間の中央 にあると同時に,背後の護岸線が海側に突き出ているため



前浜幅が狭く,また汀線変動が著しい. 観測期間中,各測 点の地盤高は,標高T.P.+2,+1,0,-1,-2mから+ 2m,+0.9m,-0.4m,-1.8m,-2mへと変化し,前浜から-2mまで1/7と急勾配で落ち込む断面形となった. 侵食量は 汀線に近づくに従い増大し,CD間では最大1.5mに及ぶ. この測線は測線No.6と異なり,海浜地盤高の低下ととも に表層で粗粒化が進んでいる.これは侵食により前浜の基 盤にあった礫が現われたためと考えられる.しかし沖合の Dでは,地盤高が低下したにもかかわらず粗粒化は全く起 こらず,海底表面は細砂で覆われたままである.Eも同様 である.これらは,D,E付近には礫がほとんどないこと を示しており,野川ら(2008b)が指摘したように礫の沖 への流出の可能性が極めて低いことを示している.

HL間の中央より6号HLに近い測線No.27の観測結果を 図-5に示す.観測期間中,測点A,Bの地盤高はほぼ一 定であったが,C,DではそれぞれT.P.+0mから-0.2m に,-1mから-1.4mに低下した.侵食量はCD間で最大 1.2mであった.海浜縦断形の変化は図-4に示した測線 No.20と非常によく似ており,汀線のすぐ沖が深掘れし ている.この測線ではA,Bの地層構造は碟と砂礫の互 層構造となったままで大きな変化は認められないが,汀



線付近に位置するCでは,侵食後表層で粗粒化が起きた. しかし測線No.20と同様,沖合のD,Eの海底表面は細砂 で覆われたままである.

図-6は、6号HL近傍の測線No.32における観測結果を示 す.この測線では頂部が三角形状で、その頂点高が2.6m のきれいなバームが発達しており、他の測線と異なり高波 の作用後海浜には砂礫が堆積して地盤高が上昇している. 地盤高の上昇量はAB間での50cmである.同時に前浜上の A、B、Cでは表層で粗粒化した.この付近は最後に養浜 された場所(2008年4月22日養浜完了)であって、波によ る海浜応答が収束していなかったことが上記地形変動の原 因と推定される.一方沖合のD、Eでは他の測線と同様、 海底表面は細砂で覆われており、礫は見られない.

4. ボーリングによる地層調査の結果

ボーリング調査より得られた7月30日の地層分布を, 養浜前の2005年11月の縦断形とともに図-7~図-10に示 す.ボーリング調査は, 礫養浜前の原地盤まで掘り抜く ことにより, 粗粒材の堆積域を明確に区分できると考え て実施した. 測線No.6では, 礫養浜により地盤高は最大 約3m上昇している.しかし前浜の地盤構成材料は,全





量が礫ではなく互層状態で堆積している.これと対照的 に、海面下の3測点ではいずれも砂のみが堆積し、礫層 は見られない.6、7号HLの中央に位置し、浜幅が狭く 最も波浪条件の厳しい測線No.20では、狭い前浜に砂礫 に互層構造が形成されており、この測線でも沖合の海底 面には礫が存在しない(図-8).沖合では養浜前の地盤高 と比較して地盤高が低下しているが、この付近ではもと もと堆積していた細砂が掘られたのみと考えられる.6 号HLに近いNo.27では、三角形状の前浜が形成されたが、 この測線の標高2mの下層には厚い泥層が形成されてい る(図-9).これは背後から排水路の流入があり、そこか ら流入した泥が堆積したものと考えられる.この測線で も、沖合の海底面は侵食されたが、このときも元々堆積 していた細砂が堆積している.HL近傍の測線No.32でも 礫の堆積は-1m付近から高さ2.5mのバームまでの急勾配 斜面より陸側に限られる(図-10).

以上測線No.6, 20, 27, 32の縦断形変化と地層分布に よれば, 養浜前の2005年11月26日の縦断形において, 護岸前面水深0の点を通って海底勾配1/45の緩勾配の原 海底面を考えると,投入された粗粒材はこの緩勾配斜面 の上で,前浜勾配1/8(4測線の平均値)となるよう堆積 し,いずれの場合も護岸にへばり付くように堆積してい ること,したがって粗粒材の沖合への移動はほとんどな いことが分かる.このことは粗粒材養浜の根固め効果が 高いことを示している.

5. 柱状資料における礫層割合

礫層分布を明らかにするために, 掘削, コアパイプ, ボーリングの調査より得られた柱状試料中における礫層 割合を求め, その空間分布を調べた. 試料内の礫層割合 は,図-11に示すように,目視により互層構造の各礫層 厚を求めた上でそれらの和を算出し,全長で割って割合 を求めた.1例として,図-12には測線No.6における礫層 割合の岸沖分布を示す.この測線では,前浜のほぼ1/8 勾配斜面と,沖合の平均1/50の緩勾配斜面が水深0.5m付 近で交差し,この勾配変化点を境に礫層割合が全く異な る.すなわち水深0.5m付近より陸側の急勾配部分では, 地層内の礫層割合が高いのに対し,沖合では礫層割合は 0である.これより礫は護岸前面に押し付けられるよう にして堆積していることが分かる.

図-13は、7月30日と8月26日における掘削・コアパイ プ調査の結果、およびボーリング調査の結果をまとめて 示す、7月30日と8月26日と波浪の作用履歴は異なって も、礫層割合は平均海面以上でのみ高く、-0.5m以深で は礫層割合は0であることが分かる.

6. 前浜構成材料の組成分布

前浜構成材料の粒度組成が岸沖方向に,かつ沿岸方向 にどのように変化するかを調べるために,図-1に示した No.1からNo.37までの10測線について,7月30日に地盤 高がT. P. 2m, 1.0m,0.0mであった地点で前浜材料を採 取し,フルイ分けした結果を図-14,15,16に示す.な お8月21日にH_{1/3}=2.2mの高波が作用した結果,前浜は侵 食され,7月30日に地盤高がT. P. 2m, 1.0m,0.0mであ



った地点の標高は,8月26日にはそれぞれT.P.1.9m, 0.8m,-0.4m(各測線の平均値)と低下している.7月30 日に+2mであった場所ではポケットビーチの両端は礫

のみが出現し、中央部では細砂および粗砂の含有率が高 いという分布であった(図-14).それが8月26日には海 浜地盤高が侵食されて0.1m低下したことにより、いずれ の場所でも礫の含有率が高まった。当初の標高が+1.0m であった場所での同様な分布を図-15に示すが、ここで は図-14の場合と異なり、7月30日には前浜に岸向き漂砂 が運ばれ堆積した結果、細砂の含有率が平均40%程度ま で高まった。しかし高波浪によって侵食された後の8月 26日には細砂の含有率が大きく低下しほほ20%未満とな



0% No.1 No.6 No.9 No.11 No.16 No.20 No.23 No.27 No.32 No.37 図-14 7月30日と8月26日における表層砂の粒度組成の比較 (T. P. + 2m)



った.これより静穏波条件では前浜に細砂が堆積するが,





No.1 No.6 No.9 No.11 No.16 No.20 No.23 No.27 No.32 No.37 図-16 7月30日と8月26日における表層砂の粒度組成の比較 (T.P.0m)

高波浪の作用でこの細砂は一挙に侵食されることが分か る.7月30日に平均水面にあった場所の同様な分布を図-16に示す.ここでも7月30日には細砂の含有率が両端部 と中央部で高かったが,侵食によって中央部と南端の No.37では粗粒化が進んだ.このことはこれらの場所で 高波の作用で侵食が進んだ結果と解釈できる.

7.まとめ

神向寺海岸での粗粒材養浜完了後の海浜に対して,掘 削,コアパイプ,ボーリング調査を行った.この結果, 養浜前の2005年11月26日の縦断形において,護岸前面 水深0の点を通って海底勾配1/45の緩勾配の旧海底面を 考えると,投入された粗粒材はこの緩勾配斜面の上で, 前浜勾配がほぼ1/8で,いずれの場合も護岸にへばり付 くように堆積していること,したがって粗粒材養浜は護 岸の根固め機能を有することが分かった.また同時に粗 粒材の沖合への移動はほとんどないことも明らかになった.

参考文献

- 野川康利・宇多高明・松浦健郎・阿部 良・熊田貴之・長山 英樹(2008a):神向寺海岸における混合砂層厚変化に関 する現地実験,海岸工学論文集,第55巻,pp.771-775.
- 野川康利・字多高明・松浦健郎・阿部 良・長山英樹・大木 康弘(2008b):神向寺海岸における礫養浜の歩留まり検 討,海岸工学論文集,第55巻,pp.766-770.

20%