> 港湾空港技術研究所 資料

TECHNICAL NOTE

OF

THE PORT AND AIRPORT RESEARCH INSTITUTE

No.1317

March 2016

波崎海岸における底質粒径の変動特性

柳嶋 慎一

国立研究開発法人 港湾空港技術研究所

National Research and Development Agency, Port and Airport Research Institute, Japan 目

次

要	旨	3									
1. は1	じめに	4									
2. 調査	查方法	4									
2.1	地形	4									
2.2	底質	5									
2.3	外力	6									
3. 汀絹	3. 汀線付近における底質粒径の変動特性										
3.1	汀線付近地形変化の概要	6									
3.2	表面砂の粒径変化	• 7									
3.3	粒径別構成割合の変化	13									
3.4	底質の鉛直構造	14									
3.5	2007年の前浜地形変化の実態	17									
4. 砕:	皮帯内における底質粒径の変動特性	20									
4.1	既往のデータ	21									
4.2	2005年, 2010年の調査結果	21									
4.3	底質の鉛直構造	21									
5. 沖台	合における底質粒径の変動特性	23									
5.1	既往のデータ	23									
5.2	2010年の調査結果	24									
5.3	底質の鉛直構造	24									
5.4	地層探査データとの対応	27									
6 飛行	めによろ底質粒径の変動特性	28									
6 1	1998年~1999年の前近お上び後近データ	28									
6.2	2006年までの後近データ	32									
6.3	2007年以降の砂丘背後データ	32									
6.4	2001年の時間では、「「「」」の「「」」の「」」の「」」の「」」の「」」の「」」の「」」の「」」の	37									
0.1	極圧が併放的ロジズに	51									
7. 底質	質粒径の変動に関する考察	37									
7.1	2006年を境とした底質粒径変化の機構	37									
7.2	底質の鉛直構造	38									
-		-									
8. おれ	8. おわりに										
謝辞 4											
参考文	参考文献										
		••									

Characteristic of Grain Size Change at the Hasaki Coast

Shin-ichi YANAGISHIMA*

Synopsis

In the Hasaki coast around the Hazaki Oceanographical Research Station (HORS), a spatial investigation concerning the geographical features change and the sediment grain diameter change was executed from 1990 to 2015. The change in the particle size distribution of spatial on beach surface and perpendicular sand with core sample was analyzed. Separately for four areas: backshore, shoreline, wave breaking zone and offshore, the relation among the change of sediment grain size distribution, the geographical features change and the external force of wave and wind was examined.

The spatial distribution of median diameter of sand in the vicinity of shoreline divides into three stages by the state of the wave breaking. As for stage I, the berm shape is eroded by the runup of the long-period wave. Stage II, the wave condition becomes calm and the berm shape is formed in discontinuity along the shoreline. Stage III, the big waves break continuously near the shoreline and the berm shape is formed in continuity along the shoreline. Before October, 2006, the change of the beach profile and the grain size is repeated between stage I and II. After the extra high wave in October, 2006, the stage III continues and the shoreline position is steady.

In the wave breaking zone, a perpendicular structure of the grain size is formed by an alternate formation of the bar and the trough. At the storm, the sand of big diameter is left at the bottom of the trough, at the calm, the sand of small diameter piles up.

In the offshore, the fine sand (0.14mm) piles up slowly. However, the sand (0.18mm) piles up by a temporary storm event. The sand that diffused at construction of the Kashima port is thought as an origin of the coarse sand.

Piling up of the backshore is caused by sand carried from foreshore to dune by wind. The grain size of sand is small before 2006, however, it becomes bigger after 2007, because the sand of foreshore becomes coarser. The maximum size of the blown sand changes in proportion to the maximum wind velocity while the blown sand is generated.

Key Words: grain size, coase sand, topography change, coresample, blown sand, wave breaking, field observation

* Contract Expert, Coastal and Estuarine Sediment Dynamics Group, Coastal and Estuarine Environment Field

3-1-1 Nagase, Yokosuka, 239-0826 Japan

波崎海岸における底質粒径の変動特性

柳嶋 慎一*

要 旨

波崎海洋研究施設を中心とする茨城県波崎海岸において,地形変化と底質粒径変化に関する空間的 な調査および外力に関する調査を1990年から2015年まで実施した.砂浜表面の空間的な試料と,コ アサンプルによって鉛直的な試料を採取し,底質粒径の変動特性を,汀線付近,砕波帯内,沖合,後 浜の4つの領域に分け,地形変化および外力との関係で検討した.

汀線付近の底質粒径の空間分布は、波の砕波状態によって3つのステージに分類される.2006年
10月までは、長周期波の遡上によるバームの侵食時(ステージⅠ)と入射波の砕波形式の違いによる
堆積時(ステージⅡ)とが可逆的な変化を繰り返していた.ステージⅡにおいて、バームが存在する
範囲に底質の鉛直構造が形成されるが、バームが存在しない範囲には形成されない.しかし、2006年
10月の異常波浪来襲以降、ステージⅡよりも波高の大きな巻波砕波が汀線付近で沿岸方向に連続し
(ステージⅢ)、底質は、平面的にも鉛直底にも粗粒化した.汀線の変動は、2006年10月以前に比
べると小さく、汀線位置は安定している.ところで、2007年以降の底質の粗粒化は、波崎海岸だけの
現象であり、鹿島港の北側海岸では生じていない.

砕波帯内の底質粒径は,過去の(1986年~1987年)結果と変わっていない.砕波帯内のトラフ領 域では、時化時にトラフ底面付近に大粒径砂が取り残され、静穏になるとその上方に小粒径砂が堆積 し、底質の鉛直構造が形成される.砕波帯内に存在する大粒径からなる層は、最深包絡地形付近に存 在すると考えられ、最深包絡地形よりも高い位置にトラフが形成された範囲の大粒径層は、2層にな る可能性がある.

沖合の底質粒径の沿岸方向変化は少ないとともに,沖側ほど小粒径砂(0.14mm)がゆっくり堆積する事が多い.しかし,一時的なイベントによってやや粒径の粗い砂(0.18mm)が堆積することもあり, このやや粗い砂は,鹿島港建設時に海岸に拡散した浚渫土砂が沖合に堆積した可能性が高い.沖合の コア表面もしくは下層に存在する大粒径砂は,海水準が現在よりも低かった頃,波の砕波によってト ラフ領域に取り残されたものと考えられる.

風により前浜から後浜および砂丘背後に運ばれる砂は,2006年以前は小粒径のみであったが,2007 年以降前浜の砂が粗粒化したため中粒径砂以上も運ばれるようになった.風によって背後地に運ばれ る飛砂の最大粒径は,飛砂が発生した間の最大風速に比例し変化する.そのため,飛砂が堆積した範 囲には,底質の鉛直構造が形成される.後浜(前浜も含む)のコア下層に存在する大粒径砂は,海水 準が現在よりも高かった頃に,波の砕波によってトラフ領域に取り残されたものと考えられる.

キーワード:底質粒径,粗粒化,地形変化,コアサンプル,飛砂,砕波,現地調査

* 沿岸環境研究領域 沿岸土砂管理研究チーム専門研究員

〒239-0826 横須賀市長瀬3-1-1 港湾空港技術研究所 電話:046-844-5045 Fax:046-841-9812 e-mail:yanagishima@pari.go.jp

1. はじめに

漂砂に関する研究の最終目標は、将来起きるであろう 地形変化を予測する汎用性の高い数値計算モデルを構築 することである.しかしながら、汎用性が高く、短期的な 現象を三次元的に予測するモデルは、完成していない.

モデル構築の障害になっているのは、外力に応答して 一粒一粒の砂がどのような挙動をするかの漂砂機構が明 らかでないためである.

これに対し、加藤ら(1990) は外力によって変化を受け た後の地形あるいは底質粒径の状態(結果)から漂砂機構 へのアプローチを試みている.

加藤ら(1990)は、茨城県波崎海岸の砕波帯内の砂の岸 沖変動を調査し、バー・トラフ領域における砂のふるい分 け機構を明らかにした.しかし、ステップ領域から陸側の 底質粒径の変化については、必ずしも明確ではない.

山脇ら(2005)は、波崎海岸の汀線から後浜にかけて測線 を設け3ヶ月間詳細な調査を行っているが、底質粒径の 変化特性の解明には至っていない.加藤ら、山脇らの調査 は、汀線と直角方向の測線上のデータをもとに底質粒径 の変化を検討しており、底質の沿岸方向への移動は考慮 されていない.

栗山ら(2001)と有働ら(2005)は、波崎海岸の後浜に おいて、空間的な調査を約1月間隔で行い、底質粒径の変 化について検討している.いずれの調査とも、後浜への飛 砂の供給源である前浜のデータは取得しておらず、調査 のタイミングも波・風等イベントの直後とは限らない.

今まで、空間的な地形と底質粒径に関する研究は数多 く実施されているが、いずれも断片的な結果を示したに すぎず、底質粒径の変動機構までに至っていない.

本研究は,加藤らの研究の第2報と位置づけ,空間的な 変化(平面的,鉛直的)を,波または風等外力のイベント 毎に捉えることを主眼としている.

加えて、波崎海岸では、2006年10月に来襲した異常波 浪およびその後に連続した高波浪により、沖にあったバ ーが消滅し、汀線付近まで波は砕けることなく進入し、 2007年以降汀線付近の砂は粗粒化した(柳嶋, 2013, 2014).

そこで,波崎海岸において,1990年から2015年の間に観 測した地形と採取した砂浜表面底質およびコアサンプル データセットを主とし,2006年10月の異常波浪にともな い,波崎海岸の底質粒径がどのように変化したかを明ら かにするとともに,構築された地形および底質粒径予測 モデルの精度を確認するためのデータを整備することを 目的とした.



図-1 調査位置図



図-2 調査範囲の概要(青線は測線を示す)

2. 調査方法

調査は,図-1 に示す,茨城県神栖市の鹿島灘に面する 波崎海洋研究施設(以後,HORSと呼ぶ)周辺海岸で実施 した.

HORS では、平均汀線付近にある観測桟橋基部を原点と し、岸沖方向をy軸(沖方向を+)、沿岸方向をx軸(銚 子方向を+)とする HORS 固有の座標系を使用している (図-2,3 参照).また、高さの基準は、波崎港工事基準 面(D.L.0m=T.P.-0.687m)を使用している.

2.1 地形

(1) 陸上部の平面地形

HORS 周辺の平面地形は,観測桟橋を中心に沿岸方向 400m,砂丘の付け根から干潮時汀線までの約 150m の範 囲(図-2参照)を,沿岸方向 40m,岸沖方向 5m 間隔で, レベル・スタッフおよび GPS 測量器を用い干潮時に,随 時測量した.砂丘背後の地形を調べるために,陸側方向に 測線を延長し, GPS 測量器による測量を追加した.また, 2006 年 11 月, 2011 年 5 月に実施の航空レーザー計測デ ータも使用した.

(2) 沖合地形

HORSを含む沖合の平面地形は、観測桟橋を中心に沿岸 方向600m,砂丘の付け根から沖側へ1kmの範囲を、音響測 深器およびレベル・スタッフを用い、1年に1回測量した.

さらに, 観測桟橋を中心に沿岸方向 2km, 観測桟橋先端 から沖側に 1.7km の範囲を, 沿岸方向間隔 100m で, 自律 走行リモコンボート (コデン製, RC-S2)を用い, 2010 年 11 月に測量した.

(3) 桟橋に沿う海底断面

HORS 観測桟橋に沿う断面地形は,岸沖方向 5m 間隔で, 海中部はレッドを用い,陸上部はレベル・スタッフにより, 2011 年 3 月までは休日を除く1日1回,2011 年 4 月以降 は1週間に1回測量した.

(4) 透水層周辺の前浜地形

砂浜を保全するための新たな工法である透水層工法 (柳嶋ら, 2007)を施工した周辺の地形変化を測定するた めに,図-3 に示す範囲の○印の地点で,1日1回地盤高 を1998 年~1999 年に測定した.

(5) 地層探査

海底の地層構造は、曳航式地層探査システム(EdgeTech 社製,3200-SX)を用い、観測桟橋上(x=0m)の測線およ び鹿島方向に200m離れた測線(x=-200m)について、沖合 2kmまでの範囲を2009年2月に探査した。

2.2 底質

(1) 平面地形測量範囲の表面砂

砂浜表面底質は,地形測量と同一な沿岸方向測線で岸 沖方向間隔を10mとして,砂浜表面から深さ3cmまでの 砂を地形測量実施日に直接採取した.なお,地形測量実施 日に底質を採取出来なかった際は,極力間隔をあけない ように配慮した.

(2) 透水層周辺の表面砂

透水層工法を施工した周辺の表面砂は,図-4に示す範囲の〇印の地点で,砂浜表面から深さ3cmまでの砂を,1998年~1999年に直接採取した.

(3) 砕波帯内の表面砂

観測桟橋に沿う海底の表面砂は,岸沖方向間隔10mで, スミス・マッキンタイヤー採泥器(採取面積 22cm×22cm=484cm²)を用い,2005年に5回採取した.2010 年7月には潜水し,桟橋に沿う海底面の砂を直接採取した.

鹿島港から波崎漁港までの間に1km毎の測線を設け,水 深5mおよび8mの位置で船上から熊田式採泥器を用い,海



図-3 透水層埋設範囲周辺の地形(1998年3月2日測量, の印は地形測量地点,青破線は透水層埋設範囲)



図-4 透水層埋設範囲周辺の底質粒径(1998年3月2日採 取, ○印は底質採取地点, 青破線は透水層埋設範囲)

底面の砂を2010年12月に採取した.なお、この時には、同 一測線上の干潮時汀線付近の底質も直接採取した.

(4) コアサンプル

陸上部のコアサンプルは,前浜,後浜および砂丘背後の 地点において,原地盤から深さ1m~2mまで掘削し,表面 から5cm間隔で, 1993年, 2003年, 2011年, 2012年, 2013 年, 2015年に採取した.

海中部のコアサンプルは,海底面から深さ 0.5m~1.5m までバイブロコアーサンプラー (φ100mm),もしくはパ イプ (φ60mm)を直接打ち込み,海底面から 5cm 間隔で 1990 年, 2010 年に採取した.

(5) 底質分析

粒度分析は, 試料を水洗い乾燥後, 自動砂フルイ装置 (セイシン企業製, ロボットシフターRPS-75, RPS-205) によって行った. 分析の際のサンプル量は, 約 12g であ る. 分析には, 目合 5.6, 4.75, 4.0, 3.35, 2.8, 2.36, 2.0, 1.4, 1.0, 0.85, 0.6, 0.5, 0.425, 0.355, 0.3, 0.25, 0.212, 0.18, 0.15, 0.125, 0.106, 0.065mm のフルイを組み合わせ て用いた.

2.3 外力

(1) 風

風向・風速は, 観測桟橋先端のD.L.+10mの位置に取り 付けた風車型風向風速計により, 1時間毎に正時の10分間 平均値を収録した.

なお, HORSのデータが欠測になった場合, 栗山ら (2001) にならって, 銚子気象台の風向・風速データからHORSに おける風向・風速を推定した.

(2) 波浪

沖波は, 鹿島港の NOWPHAS データ(2008 年まで偶数 正時 10 分前から 20 分間測定, 2009 年以降毎正時測定) を用いた. なお, 鹿島港の NOWPHAS データが欠測して いた期間については, 加藤ら(1989b)にならって, 常陸 那珂港の NOWPHAS データから鹿島港の有義波高・有義 波周期を推定した.

浅海域の波浪は、岸沖方向距離y=0m 地点、y=22m 地点 (1998年6月以降はy=40m 地点),および観測桟橋先端の 桟橋上に取り付けた空中発射式超音波波高計を用いて, 波形を連続測定し、毎正時をはさむ約20分間のデータに ついて統計処理を行った.長周期波の波高は、加藤・柳嶋 (1992)と同様に、スペクトル解析を行い、その結果得ら れた周波数スペクトルを用いて計算した.

波の砕波状態は、地形測量実施時に目視観測した.

(3) 潮位

水位(潮位とみなせる)は,観測桟橋先端で観測された 20分間の波形データを平均して求めた.

(4) 流れ

汀線付近の流れは, x=-25m, y=5mの砂面上5cmの高さに 設置した電磁流速計によって, 1995年9月17日に連続測定 した.

3. 汀線付近における底質粒径の変動特性

波崎海岸では、2006年10月の異常な高波浪により、沖 にあったバーが消滅し、汀線付近まで砕けることなく波 が進入するようになり、汀線付近の砂は粗粒化した(柳嶋, 2013).そこで、2005年および2009年~2015年の間に観 測した地形と砂浜表面底質のデータセットを主とし、 2006年10月の高波浪にともない、汀線付近の底質粒径の 空間的なふるい分け特性がどのように変化したかを明ら かにすることにした.

3.1 汀線付近地形変化の概要

長期的な外力の変化を把握するため,図-5上段に,1982 年から2014年までの月平均エネルギーフラックスの変化 を示した.栗山(2001)は,波崎海岸においては,台風お よび低気圧の通過にともなって波高が,9月~11月,2月 ~4月に大きく,5月~8月に穏やかになることを示した.

図−5 上段中に, 栗山が指摘した季節的な変動が, 月平 均エネルギーフラックスの変化に見られる. しかし, 長期 的なトレンドは生じていない.

図-5 下段は、1982 年の地形測量結果を基準に、主として波によって地形が変化する範囲(x=-200m~200m, y=30m~-55m, 柳嶋, 2012)の土量変化を示している.

土量は、図-5 上段に示す、エネルギーフラックスが大 きくなる時に減少し、図中に矢印で示す 2006 年 10 月の



図-5 月平均エネルギーフラックス(上段)と汀線付近 土量(下段)の変化(水色網掛けは6.1節の調査 期間,黄色網掛けは3.2節の(1)と(2)の調査期 間,緑色網掛けは3.5節の調査期間を示す)

異常波浪の際に最も減少した.そして, 土量は, 2007 年 5月以降急激に増加している.土量は, エネルギーフラッ クスの小さな時に増加しているが, 2006 年の異常波浪通 過後の方が, 増加量は多い.また, 土量変化には, 右肩上 がりの, 長期的なトレンドが明確に現れている.

3.2 表面砂の粒径変化

ここでは、図-5中に黄色網掛けで示す、2005年5月から9月に集中的に調査した結果を中心に示す。

(1)長周期波の遡上に伴うバーム侵食時 (ステージI)

2005 年 7 月 26 日夕方に,台風 7 号は, 房総半島に上陸 した. 鹿島灘では, 26 日早朝から銚子方向からのうねり (4 時, *H*_{1/3}=2.71m, *T*_{1/3}=14.1s) が観測され, 調査対象範 囲のバームは,長周期波(波高 1.29m, 図-6 参照)の遡上 により侵食され始めた.

図-7 に,翌27日の地形を示す.遡上する長周期波の波 高が沿岸方向に一様であったため,バームは侵食され観 測桟橋基部付近の一部を除き一様勾配になっている.侵 食前にバームを形成していた砂は,調査対象範囲よりも 海側の海域に運ばれたと考えられる.

図-8は、長周期波遡上直後(7月27日)の底質中央粒 径の平面分布を示している. 粒径は、干潮時汀線付近(水 色実線)では中粒径(0.3mm)で、陸側ほど細かくなり、 波の遡上端(青実線)付近で小粒径(0.15mm)になって いる.

長周期波の遡上によって,波の遡上端付近の底質は小 粒径に,干潮時汀線付近の底質が中粒径になる事は,加藤 ら(1990)の1986年11月27日の結果と一致し,2003年9 月23日(柳嶋,2005b)にも観測している.

次に,長周期波が連続的に遡上している時の,表面底 質粒径の短期的な変化について調べる.

図-9は、2004年7月1日~2日にかけての水位,有義 波高,有義波周期,汀線における長周期波の波高の変化を 示している.調査期間中の有義波高は,ほぼ2mで変わら ず,周期は初め15sと長いが徐々に短くなり最終的に8s になっている.長周期波の波高は,1mから0.5mに減少 した.

図-10は、x=0m,40m,80m 測線の表面砂粒径の岸沖方 向変化を示している.いずれの測線とも、表面砂の粒径は 岸寄りで細かく(0.17mm),海側ほど大きく(0.4mm)な り、図-8と同様な岸沖分布になっている.ただし、潮位 の上昇に伴い満潮時のデータは、干潮時のデータを岸寄 りに平行移動したような分布形状になっている.



図-6 有義波高,有義波周期および汀線における長周期 波波高の変化(2005年7月15日~8月14日,矢 印は底質採取日を示す)



図-7 長周期波遡上による侵食地形(2005年7月27日 測量,・印は測量地点,水色実線は干潮時汀線, 青色は遡上端,●印は水位・流速測定地点を示 す)





このような長周期波による岸沖方向への砂のふるい分け機構を理解するために、外力である流速データを確認する.なお、底質調査時に流速は観測していなので、2005年7月27日と長周期波の波高がほぼ同じであった1995年のデータを参照する.



図-9 水位,有義波高,有義波周期,長周期波波高の変化(2004年7月1日~2日,矢印は底質採取時を示す)

図-11 は, 1995 年 9 月 17 日に台風 12 号が来襲し,長 周期波の波高が大きくなった 15 時 17 分から 10 分間の水 面波形と沖向き流速の観測例を示している.

水位は,15時19分,21分,23分過ぎに急激に高くな り,その後ほぼ同一水位の状態が1~2分継続する.つま り,長周期波は,段波のような状態で遡上する.

水位が高い時に生じている短周期の水位変動は,波の 入射波成分であり,その振幅は長周期波高に比べ小さい.

波の遡上により,流れは岸向きになるものの,水位の高 い状態が維持されているにもかかわらず,砂面付近の流 れは沖向きに変わり(図中黒矢印),その継続時間も長く なっている.遡上時,流下時の最大流速は,それぞれ-1.4m/s, 2.0m/s であり,遡上時に比べ流下時の方が速くな っている.

底質粒径が波の遡上端に向かって細かくなるのは,長 周期波の岸沖方向流速が図-11に示すとおり,干潮時汀線 付近で遡上時・流下時とも速く,遡上端で流速が0になる ためと考えられる.

(2) 沿岸方向に部分的な巻波砕波が生じる堆積時 (ステージⅡ)

台風が房総半島に上陸後,図−6 に示すとおり波高は急激に減衰し,2005 年 7 月 28 日 0 時には, *H*_{1/3}=0.89m, *T*_{1/3}=8.8s になっている.

穏やかになった時の入射波は,写真-1 に示すとおり, 必ずしも沿岸方向に一様ではない.この写真は,観測桟橋 上から鹿島方向を撮影したもので,崩れ波砕波を続け汀 線付近で波高が0になる範囲と,汀線付近まで波が砕け ることなく進み巻波砕波する範囲とが確認出来る.



図-10 長周期波遡上時の底質粒径の短期的な岸沖変化 (上段:x=0m,中段:x=40m,下段:x=80m)



図-11 水位および沖向流速の観測例(1995年9月)



写真-1 崩れ波砕波と巻波砕波の生じる汀線付近



図-12 入射波による堆積地形(2005年7月28日,赤破線はインナーバーを,水色波形は巻波砕波位置を示す)

7月28日~8月3日の間の地形測量時に,調査範囲の 海側端で,巻波砕波と崩れ波砕波の両者を確認している.

図-12 は、図-7 から1 日経過した、7 月 28 日の地形を 示している. 図中に水色波形線で示す位置で、巻波砕波 (目視波高 0.7m 以下)が生じ、その陸側にインナーバー が出来始めている.

図-13 は、さらに1日経過した7月29日の地形を示している.7月28日から連続して図中に水色矢印で示す銚子寄りの波が入射したため、インナーバーは鹿島方向に伸びた形状で成長している.

図-14は,長周期波の遡上7日後の8月3日の地形を示 している.インナーバー(赤破線)は,7月29に比べ陸 側へ30mほど移動している.そして,インナーバーの陸 側に位置する満潮時汀線付近にバーム(赤線)が形成され 始めている.

図-15 に、この時の底質中央粒径の空間分布を示す. 粒径は、インナーバー、バームが形成された部分で中粒径

(0.3mm)に、深みになった範囲と崩れ波砕波が生じてい る範囲で、細かく(0.18mm)なっている.3日以降も銚子 方向から有義波高1m以下の入射波が継続し、インナーバ ー、バーム(中粒径の底質の範囲)は、沿岸流の下手方向



図-13 入射波による堆積地形(2005年7月29日,赤 破線はインナーバーを示す)



図-14 入射波による堆積地形(2005年8月3日,赤 破線はインナーバーを,赤実線はバームを, 水色実線は干潮時汀線を示す)



図-15 堆積時の粒径分布(2005年8月3日,赤破線は インナーバーの位置を,赤実線はバームの位置を示す)

(鹿島方向) へゆっくり広がっていった.

台風通過後の砕波形式が沿岸方向に異なったのは,調 査範囲の海側の地形が沿岸方向に一様ではなかったため と考えられる.

図-16 は、図-7 に示した地形の海側に接続する、2005 年7月15日の深浅測量結果を示している.調査対象範囲 の海側の地形は三次元的であり,y=100~180mのx=-200m, 0m,200m付近には深みが存在する.前述したとおり、こ の時の波は、図中に黄色矢印で示すとおり、銚子方向から 入射した.

深みのない範囲は、緩やかな勾配になっているため、崩 れ波砕波になったと考えられる.一方、深みを通過する波 は、深みを通過した直後に巻波砕波し、中粒径の砂が陸側 に運ばれ、インナーバーが形成された(さらにその陸側に はバームが形成)ものと考えられる.なお、深浅測量を実 施した後に台風7号が来襲しているので、7月27日以降 もこのような地形が続いたかどうかの確認は出来ていな い.しかし、長周期波の遡上・流下は、干潮時汀線付近か ら陸側の範囲で生じると考えられるので、水深の深い範 囲の地形への長周期波の影響は少ないと判断した.

ここまでは,砕波状態が沿岸方向に異なるケースについて,入射波による堆積過程を説明した.次に,砕波状態が沿岸方向に同様なケースについて述べる.

図-17 は、2005 年 7 月 22 日の地形を、図-18 は、2005 年 7 月 22 日の底質粒径の空間分布を示している. バーム 頂(赤線で示す)は、岸沖方向距離 y=0m 付近で沿岸方向 に連なっている. そして、水色線で示す干潮時汀線は、x=-100m、80m 付近で、図-7 に示した 7 月 27 日よりも大き く海側に張り出し堆積が進行していた事が分かる.

底質粒径は,海側の x=-200m, 200m 地点を除き全体的 に細かい.強いて言えば,赤線で示したバーム頂を連ねた 線の陸側に,粒径が 0.2mm を越える砂の分布が見られる.

地形形状および底質中央粒径の分布から,調査範囲全 域に渡って崩波砕波が生じ,前浜は細かな砂で覆われた (粒径の大きな砂の上に細かな砂が堆積した)ものと考 えられる.

次に, バーム上への長周期波の遡上はあったものの, バ ームの侵食がステージ I に比べ少なかったケースについ て述べる.

図-19は、2005年8月15日から31日までの有義波高, 有義波周期, 江線付近の長周期波の波高の変化を示して いる.8月22日の底質採取日の2日前に,有義波高1.66m, 周期11.6sの波が入射し, この時の江線付近の長周期波の 波高は, 0.4mであった.

図-14 に示す 8 月 3 日の地形には、インナーバーが y=30m 付近に存在した.しかし、図-20 に示す 8 月 22 日 の地形にインナーバーは存在せず、等深線は海岸線と平 行に近づいている.

図-21 は、8 月 22 日の底質粒径の空間分布を示している. 粒径は、海側で中粒径に、陸側で小粒径になるステージ I と良く似た岸沖方向にふるい分けが生じた分布形状になっている. この時には、図-15 に示す 8 月 3 日にバー



図-16 調査対象範囲海側の地形(7月15日測量, 黄色矢 印は波向)



図-17 入射波による堆積地形(2005年7月22日,赤 線はバーム頂を,水色線は干潮時汀線を示す)



図-18 堆積時の粒径分布(2005年7月22日,赤線はバ ーム頂を示す)

ム部分に存在した中粒径の砂を,長周期波によって海側 から運ばれてきた細かな砂が覆い,表面砂の粒径が細か くなったものと考えられる.



 図-19 有義波高,有義波周期および汀線における長周 期波波高の変化(2005年8月15日~8月31 日,矢印は底質採取日)



図-20 入射波による堆積地形(2005 年 8 月 22 日,水 色線は干潮時汀線を,赤線はバーム頂位置を示す)



図-21 堆積時の粒径分布(2005 年 8 月 22 日,水色線は
 干潮時汀線を,赤線はバーム頂位置を示す)

次に,入射波による堆積過程の短期的な底質粒径の岸 沖方向変化について述べる.

図-22 は、2004 年 9 月 14 日~15 日までの水位、有義波高、有義波周期、汀線付近における長周期波高の変化を示している. 有義波高は 14 日 19 時頃まで 0.5m 程度であったが、その後増大し 15 日に 1.5m になっている. 有義波周期は、逆に 14 日の 7.5s から 15 日の 5s へと短くなって



図-22 水位,有義波高,有義波周期,長周期波波高の 変化(2004年9月14日~15日,矢印は底質採 取時を示す)



 図-23 入射波遡上時の底質粒径の短期的な岸沖変化
 (2004年9月14日~15日,上段:x=0m,中段: x=40m,下段:x=80m)

いる.長周期波の波高は,調査期間を通じ0.2m以下であった.

図-23 は, x=0m, 40m, 80m 測線の表面砂粒径の岸沖方 向変化を示している. 粒径は, 緑線と赤線で示す干潮時に, 岸沖方向距離 y=60m 付近と y=20m 付近で粗く (0.6~ 0.8mm), それ以外の範囲で細かく (0.2mm 以下) なって いる. 海側の y=60m 付近で粒径が粗いのは, この付近で 巻波砕波するためである. 一方, 陸側の y=20m 付近で粒 径が粗いのは, この付近にバームが形成されていたため である.

満潮時(青線)になると, y=30m付近で波が砕波するようになるため, y=30m付近の粒径は粗くなり, それ以外の場所の粒径は細かくなる.砕波する位置よりも海側の粒径が細かくなるのは,巻波砕波によって巻き上げられ,海側に運ばれた細かな粒径の砂が堆積するためと考えられる.

(3) 沿岸方向に連続的な巻波砕波が生じる堆積時 (ステージⅢ)

HORS 周辺では,前述のとおり 2006 年 10 月の高波浪 により,沖にあったバーが消滅し,汀線付近まで砕けるこ となく波が進入するようになった.その結果,波は穏やか な時でも沿岸方向に連続的に巻波砕波(目視波高 0.5m~ 1m)する事が多くなった.

図-24 に,2010 年 8 月 11 日の地形を示す. 干潮時汀線 位置(青実線)は、ステージI(図-7)、II(図-14)に比べ 約 40m 後退し、汀線付近の勾配が急になっている. そし て、バームの高さは、ステージ II において最も高かった 7 月 22 日の D.L.+2.2m(図-17 参照)よりもさらに高い D.L.+3m なるとともにバーム頂は、沿岸方向に連続してい る(図中赤実線).

図-25 は、2010 年 8 月 24 日の中央粒径の平面分布を示 している.砂浜のほとんどは、中粒径以上の砂で覆われ、 海側端には 1mm を超える大粒径の砂が出現している.

図-26は、2015年2月24日の地形を示している.図-24に 示した2010年8月11日の地形と比較すると、バーム頂は、 x=0m付近で陸側に凹んでいるが、沿岸方向に連続してお りその高さはx=0m付近で3.5mとさらに高くなっている.

図-27 に、2015 年 3 月 6 日の中央粒径の平面分布を示 す. 粒径の粗い(0.6mm 以上)部分を赤実線で示すが、こ の位置は図-26 の地形図に示すとおり、バーム頂の少し陸 側に一致している. 粒径の粗い部分を連ねた線の陸側の 粒径は0.4mm 以下で、 黄色で示す0.15mm~0.3mmの範 囲が多くなっている. 比較的細かな砂の範囲が広がった のは、図中に赤実線で示す堆砂垣を設置する際の整地作 業によって下層にあった細かな砂が表面に露出した事



図-24 前浜勾配の急な砂浜(2010年8月11日,赤実線 はバームを,水色実線は干潮時汀線を示す)



図-25 粗粒化した砂浜(2010年8月24日,赤実線はバ ーム位置を示す)



図-26 最近の砂浜(2015年2月24日,赤実線は堆砂 垣,水色実線は干潮時汀線,赤破線は底質粒 径が粗い部分示す)



図-27 粗粒化の継続する砂浜(2015年3月6日,赤実 線は堆砂垣を,赤破線は粒径の粗い部分を示す)



図-28 汀線位置の変動 (D.L.+1.4mで定義した汀線)

と,長周期波の遡上の際に海側から細かな砂が運ばれて 来た事が原因と考えられる.

2007年に前浜の急激な堆積が生じた後,現在に至るま でバームが全て消滅するような侵食は生じていない.

図-28 は、加藤ら(1989b)にならい、D.L.+1.4m で定義 する汀線位置の変動を示している. 矢印で示す異常波浪 の来襲前の汀線位置は大きく変動しているが、異常波浪 来襲後の変動は小さくなり汀線位置は安定している.

3.3 粒径別構成割合の変化

 汀線付近における採取地点毎の粒度分析結果をもとに、
 小粒径(0.075~0.212mm)、中粒径(0.212~0.5mm)、大粒
 径(0.5mm以上)に分け、粒径別構成割合を計算した。

図-29は、加藤ら(1990)のデータのうち、江線付近に 相当する岸沖方向距離 y=60m~-60mの範囲のデータを抽 出し、その間の鹿島港日最大有義波高、土量変化、粒径別 構成割合の変化を示している.土量は、沿岸方向距離 x=0m の断面データを用い、沿岸方向400m間で断面形状が同一 と仮定し、y=60m~-60mの範囲について計算した、土量 の基準は、1987年10月22日である.

対象期間の粒径別構成割合の平均値は、小粒径が 73% で多く、中粒径 26%であり、大粒径は 1%で少ない.

中粒径の割合が増加するとともに大粒径が現れるのは, 長周期波の遡上によって砂浜が侵食を受けた後の入射波 による堆積過程であり,調査期間中に2回生じた.

図-30 は, 6.1 節で述べる 1998 年~1999 年に透水層埋 設範囲周辺で得たデータ (x=-80m~5m, y=10m~-60m) を用いその間の鹿島港日最大有義波高, 土量変化, 粒径別 構成割合の変化を示している. 土量の基準は, 1998 年 3 月4日である.

対象期間の粒径別構成割合の平均値は、1986 年~1987 年と同様で、小粒径が 75%、中粒径 23%であり、大粒径 はほとんど存在しない.

図-31 に,2005 年に調査したステージ I(1 ケース)および II(10 ケース)の,鹿島港日最大有義波高,土量変



図-29 波高,土量変化,粒径別構成割合の変化 (1986~1987年)







図-31 波高,土量変化,粒径別構成割合の変化 (2005 年)

化, 粒径別構成割合の変化を示す. ここで, 土量計算は,



図-32 波高,土量変化,粒径別構成割合の変化 (2009~2015 年)

x=-200m~200m, y=70m~-60m の範囲で行い, 土量変化 は,長周期波による侵食が生じた 2005 年 7 月 27 日の地 形を基準にしている.

長周期波による侵食直後(ステージI,図-8)の粒径別 構成割合は、小粒径 62%、中粒径 34%、大粒径 1%である が、堆積が進むと小粒径の構成割合は増大する.

堆積過程のステージ II の中で最も堆積が進行したケース(図-18,7月22日)では、小粒径は、73%に増大し、 中粒径は、逆に23%に減少する.この時には、海岸と直角 に入射する穏やかな波(崩れ波砕波)が継続し、沖から運 ばれた小粒径の砂が中粒径砂で構成されたインナーバー の上に堆積した.また、バームの侵食を伴わない程度の長 周期波がバームを越えて遡上した際に、中粒径砂で構成 されたバーム上に小粒径の砂が堆積したケース(図-21, 8月22日)もある.

加藤ら(1990)が述べた,ステップ領域における「中粒径 砂は,堆積過程で徐々に岸方向に移動する.最後にはその 場に支配的な小粒径底質と混合し,検出できなくなる」は, 前述した小粒径砂の堆積によって,中粒径砂が覆われる ために生ずると考えられる.

ステージIIの粒径別構成割合の平均値は,小粒径67%, 中粒径29%,大粒径3%であり,ステージI,II間での粒 径別構成割合の変化は少ない.

江線付近における,底質粒径の空間分布は,2006年までステージⅠかステージⅡのいずれかであり,両者は,可逆的な変化である.

図-32 は、2009 年~2015 年のステージ III (8 ケース) の、鹿島港日最大有義波高、土量変化、粒径別構成割合の 変化を示している.ここで、計算は、x=-200m~200m、 y=10m~-60m の範囲で行い、土量変化は、2010 年 9 月 29 日の地形を基準にしている. 図-25 に示した 2010 年 8 月 24 日の,構成割合は,小粒 径 19%,中粒径 44%,大粒径 37%であり,ステージ III の 中で大粒径の構成割合が最も多かった.一方,長周期波が 遡上しバームおよび後浜の一部が侵食された,2010 年 9 月 29 日の構成割合は,小粒径 42%,中粒径 52%,大粒径 6%であり,小粒径,大粒径の構成割合が,8月 24 日に比 ベ大きく変化している.この時,長周期波によって地形が 侵食された後で海側から運ばれた小粒径の砂が侵食され た範囲に堆積したため,侵食された範囲の底質は大粒径 から小粒径へと変化した.

2009 年から 2015 年の, ステージ III の粒径別構成割合の平均値は, 小粒径 25%, 中粒径 46%, 大粒径 28%であり, 2005 年のステージ I, II に比べ小粒径の砂の割合は40%減少し, 中粒径, 大粒径の割合は, それぞれ 20%ずつ増大している.

小粒径の構成割合は,1986~1987 年および 1998 年~ 199 年の 74%から,2005 年のステージ I, II の 67%へと 7% 減少している.つまり,2006 年の異常波浪来襲によって, 汀線付近において明確な底質の粗粒化が生じる前に,軽 微な粗粒化が生じていたと考えられる.

3.4 底質の鉛直構造

次に, 汀線付近の底質の鉛直構造について, 2006年10 月の異常波浪来襲の前後のデータについて検討する.

図-33 は,異常波浪来襲前の,2003 年7月に採取した コア採取地点付近の断面地形変化とコアサンプルの採取 範囲を,図-34 は,コア採取地点の地盤高の変化とコアサ ンプルの採取範囲を,図-35 は,7月16日に測量した地 形を示している.



図-33 前浜コアサンプル採取地点の断面変化とコアサ ンプル採取範囲 (x= 40m, y= 0m)



図-34 前浜コアサンプル採取地点の地盤高変化とコア サンプル採取範囲(x=40m, y=0m)

コア採取地点付近は、2003 年 6 月 18 日まで緩やかな勾 配で堆積が進行するが、18 日以降、勾配の急なバームが 形成されバーム頂も段々と高くなっている.つまり、コア 採取地点付近では、6 月 18 日まで崩波砕波が生じ、18 日 以降は巻波砕波が生じていたことが分かる.

図-36は、コアサンプルの中央粒径、ふるい分け係数、 偏わい度の鉛直分布を示している.ここで、ふるい分け係 数(So)は、粒径のばらつきの大きさを示し値が1に近い ほど均一な粒径であり、偏わい度(Sk)は、中央粒径より 大きいものと小さいものの割合示す指標で、1からの大小 で大きい方向、小さい方向への偏りを示す.

深さ0.75mよりも深い範囲で,中央粒径は0.2mmよりも 細かく,ふるい分け係数は1.2,偏わい度は1.0で,均一な 砂の構成になっている.この範囲の砂は,前述したとおり 崩波砕波によって運ばれたものと考えられる.

深さ0.7m~0.25mの範囲で,中央粒径は最大で0.7mmに 近く,ふるい分け係数,偏わい度とも鉛直的な変化が大き い.この範囲の砂は,巻波砕波によって運ばれたものと考 えられる.

深さ0.2mから砂浜表面までの中央粒径は0.22mmと細か く、ふるい分け係数は1.2、偏わい度は1.0で、均一な砂の 構成になっている.表層付近で粒径が細かく均一な砂と なっているのは、図-37に示すとおり、7月23日から27日に かけて汀線付近の長周期波の波高が0.5m程度になり、バ ームを越える長周期波の遡上により海側から細かな砂が バームを越えて運ばれたためと考えられる.さらに、深さ 0.45m付近で粒径が細かくなっているのも、7月6日頃に長 周期波の波高が大きくなり、バーム頂を越える長周期波 の遡上があったためと考えられる.

図-38 は、異常波浪来襲後である、2012 年 7 月に採取 した、バーム頂に近いコア採取地点の地盤高の変化とコ アサンプルの採取範囲を示している.地盤高は、季節的な 変化に加え長期的なトレンドが表れている.2006 年の異 常波浪によって急激に地盤高が低くなった後、地盤高は、



図-35 コアサンプル採取地点付近の地形(2003年7月16日)日測量,●印は、コア採取地点)



 図-36 前浜コアサンプル分析結果 (x=40m, y=0m, 黒 線は偏わい度skを,赤線はふるい分け係数soを示す)



図-37 調査期間中の波高,周期,長周期波高の変化(2003 年 7 月,矢印は,地形測量の実施日)



図-38 バーム頂に近いコアサンプル採取地点の地盤高変 化とコアサンプル採取範囲(x=200m, y=-30m)



図-39 バーム頂に近い地点の前浜コアサンプル分析結果 (x=200m, y=-30m)



図-40 バーム中央部のコアサンプル採取地点の地盤高 変化とコアサンプル採取範囲(x=-160m, y=-40m)



図-41 バーム中央部のコアサンプル分析結果 (x=-160m, y=-40m)

急激な上昇・低下を繰り返している.

図-39 は、コアサンプルの中央粒径、ふるい分け係数、 偏わい度の鉛直分布を示している.中央粒径は、全深さで 0.22mmよりも粗く、最大は0.65mmで、ふるい分け係数、 偏わい度とも鉛直的な変化が大きい.コア下端の2007年 に形成された範囲と、深さ0.6mよりも浅い2011年に形 成された範囲の粒径が大きくなっている.

図-40は、2012年7月に採取した、バーム中央部のコア採 取地点の地盤高の変化とコアサンプルの採取範囲を示し ている.地盤高は、波による季節的変動とともに長期的な トレンドが表れている.そして、コア採取地点付近は、 2006年10月の異常波浪によって大きく侵食されるが, 2007年5月頃から急激に堆積が進行し,2011年以降は,そ の堆積が継続している.

コアサンプルは,図中に緑線で示す2006年以降の4つの 期間(2007年,2008年,2009年,2010年)に,砂の急激な 堆積で形成された.

図-41は、コアサンプルの中央粒径、ふるい分け係数、 偏わい度の鉛直分布を示している.中央粒径は、0.7mより も深い範囲で0.2mm~0.3mmと細かく、深さ0.65mから表 面までの範囲で粗く、最大は0.8mmに近い.そして、ふる い分け係数、偏わい度とも鉛直的な変化が大きい.

図-42は、後浜に近いコア採取地点の地盤高の変化とコ アサンプルの採取範囲を示している.この地点は、1993年 と2013年の2回採取しており、図中に黄色網掛けで示す範 囲は、両サンプルに共通する.なお、コア採取地点の岸沖 方向距離は2回とも同一であるが、2013年に採取した位置 は、1993年の位置よりも沿岸方向へ4mずらしてある.

コア採取地点に波が遡上することは2006年までほとん ど無く、地盤高の上昇は、前浜から運ばれた飛砂の堆積に よって生じていた.ところが、2006年10月の異常波浪時に は、コア採取地点を越えて波が遡上したため、大きな侵食 が生じた.そして、2006年10月以降、コア採取地点を越え る波の遡上が多くなり、波によって運ばれた砂が堆積す るため、地盤高は、再び上昇している.

1993年に採取したコアのほとんどは,HORSでの観測を 開始する1987年以前に形成され,コア表層付近は,図中に 緑色で示す1988年,1991年に形成されている.

2013年に採取したコアは、図中に緑色で示す、1988年、 1991年とピンク色で示す、1994年、1996年、2007年、2009 年、2010年に形成された.

図-43は、1993年に採取したコアサンプルの中央粒径、 ふるい分け係数、偏わい度の鉛直分布を示している.中央 粒径は、表面から深さ0.8mまで、0.2mm以下で細かい.し かし、深さが1mよりも深くなるほど粗くなり、最大は 0.7mmに近い.粒径が細かい範囲の砂のふるい分け係数は 1.2であり、偏わい度は、1.0に近く、均一な砂であること が分かる.一方、粒径が粗い範囲のふるい分け係数、偏わ い度は鉛直的な変化が大きい.

表面付近に比べ下層の砂の粒径が粗くなる構造は、後 浜および前浜において、複数の地点で確認している.

図-44は、2013年に採取したコアサンプルの中央粒径、 ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分布を示している.黄色 の網掛けで示すコア下端から0.5mの範囲の粒径、ふるい 分け係数,偏わい度とも、1993年のデータと同一であり、 細かく均一な層になっている.2006年以降に形成された 深さ0.6mよりも浅い範囲の粒径は,0.2mmを越え,表面付 近で最大0.4mmとなる.そして,深さ0.6mよりも浅い範囲 のふるい分け係数,偏わい度とも,鉛直的な変化が大きい.

図-39, 図-41に示した地点に限らず, 前浜コアサンプル の中央粒径は粗かった事から, 2006年10月の異常波浪来



図-42 後浜に近いコアサンプル採取地点の地盤高変化 とコアサンプル採取範囲(x=0m, y=-65m, 網掛 け部分は, 1993年と2013年に共通の範囲)



 図-43 後浜に近いコアサンプル分析結果(x=0m, y=-65m, 1993年3月採取,網掛け部分は, 2013年 採取と同一範囲)



図-44 後浜に近いコアサンプル分析結果(x=0m, y=-65m, 2013年2月採取,網掛け部分は, 1993年 採取と同一範囲)

襲後に波によって形成されたバームは全体的に粗い砂で 構成されていると判断される.

3.5 2007年の前浜地形変化の実態

急激な前浜の堆積が生じ,図-39,図-41に示した粒径の粗い砂層が形成された2007年4月から11月までの外力 および地形変化の詳細を調べることにする.

図-45は、鹿島港で観測された沖波のエネルギーフラックスの経時変化を示している.エネルギーフラックスの経時変化を示している.エネルギーフラックスは、 4月、7月、9月、11月の、低気圧($H_{1/3}$ =5.6m、 $T_{1/3}$ =9.6s)、 台風4号($H_{1/3}$ =5.15m、 $T_{1/3}$ =9.6s)、台風9号($H_{1/3}$ =4.45m、 $T_{1/3}$ =11.0s)および台風20号($H_{1/3}$ =4.16m、 $T_{1/3}$ =8.3s)通過 時に大きくなっている.そして、9月半ばから11月末まで の間も周期的な低気圧の通過により、やや大きな波が続いている.一方、7月後半から8月末までの間は、最も穏や かであり、次いで5月半ばから7月半ばまでの間も穏やか になっている.

まず,2007年4月20日から11月20日までの,前浜地形デ ータ(x=-200m~200m, y=25m~-65mの範囲)を用い,土 量変化を計算し,結果を図-46に示す.

前浜土量は、台風4号通過までの間に急激に増加し、堆 積が進行している.通常、台風の通過に伴う長周期波の遡 上によってバームは侵食され、土量は0付近まで減少する. しかし、台風4号通過時に土量は、7,553m³しか減少しなか った.その後、土量は増加するものの、台風4号の通過前 に比べるとその増加量は少なくなっている.

次に,経験的固有関数法(たとえば加藤・吉松,1984) を用い,前浜の空間的な地形変化について検討した.

経験的固有関数を用いると、地盤高は次式で表される.

$$h(x, y, t) = \sum_{n} c_n(t) \cdot e_n(x, y) \tag{1}$$

ここで、h(x,y,t)は測点ごとの平均地盤高からの変化量で あり平均地盤高よりも高い場合を正としている. xは沿岸 方向距離、yは岸沖方向距離、tは時間、 $c_n(t)$ は、モード nの時間係数、 $e_n(x,y)$ は、モードnの固有関数である.



図-45 エネルギーフラックスの変化(2007年)



図-46 前浜土量の変化(2007年)



図-47 平均地盤高の空間分布(青破線は,モード1の固 有関数の最大値を連ねた位置を示す)

図-47,48,51,53に平均地盤高,モード1,モード2, モード3の固有関数の空間分布を示す.また,図-49に時間 係数の変化を示す.

平均地盤高地形は,海側から岸沖方向距離y=-10mまでの間の勾配は急で, y=-10mからy=-30mの間は,緩やかになっている.勾配の緩やかな範囲は,バームのフラットな範囲を示していると考えられる.

モード1(寄与率=39%)の固有関数は,海側の一部を除 き全域で負の値であり,固有関数の最大値を連ねた線(図 中青破線)は,平均地盤高(図-47)のバーム頂に一致す る.モード1の時間係数は,正の値から負の値への変化傾 向を示し,7月中旬(台風4号),9月初旬(台風7号)の時 に限り,(負→正)もしくは(負→0)になっている.

ところで,モード1の時間係数の変化と図-46に示した 土量の変化傾向とはよく似ており,両者を比較した結果 を,図-50に示す.両者は,1対1の関係を示す直線の周 りに分布している.従って,モード1は,バームの形成・ 消滅を示していることが分かる.

モード2(寄与率=24%)の固有関数は、モード1の固有 関数の最大値を連ねた線付近(図-51中青破線)に正の値 の範囲があり、それよりも20m~30mほど陸側に負の値の 範囲(y=-20m~-60m)が存在し、岸沖方向に固有関数が変 化する分布になっている.モード2の時間係数は、7月中旬 の台風4号通過前後で正から負に変化している.

従って、モード2は、バーム頂の位置が台風4号の通過に 伴って、20m~30mほど陸側に移動したことを示している.



図-48 モード1(寄与率: 39%)の固有関数の分布(青破線 は、モード1の固有関数の最大値を連ねた位置を示す)



図-49 時間係数の変化



図-50 モード1の時間係数と土量変化との関係



図-51 モード2(寄与率:24%)の固有関数の分布(青破線 は、モード1の固有関数の最大値を連ねた位置を 示す)



図-52 台風4号通過の際の断面地形変化(x=160m測線)



図-53 モード3(寄与率:13%)の固有関数の分布(青破 線は,モード1の固有関数の最大値を連ねた位置を示す)



図-54 平均エネルギーフラックスとモード1の時間係数 変化量との関係

図-52は、台風4号通過前後の断面地形変化を示している.バーム頂は陸側へ30mほど移動し、15日にバームを形成していた砂のほとんどが、陸側へ移動した事が分かる.

図-39 (*x*=200m, *y*=-30m),図-41 (*x*=-160m, *y*=-40m) に示したコア下層の粗い砂は、この時の地形変化の際に、 海側のバームから運ばれたものと考えられる.

モード3(寄与率=13%)の固有関数は、モード1の固有 関数の最大値を連ねた線(図-53中青破線)の海側に、正 の値と負の値の範囲が沿岸方向に交互に存在する.そして、モード3の時間係数は、正、負の値を交互に繰り返していることからモード3は、バーム頂よりも海側の地形が沿岸方向に周期的に変化することを示している.加えて、 y=-20mからy=-50mの間の固有関数の値は、x=40m付近を 境として鹿島側で大きく、銚子側で0に近い事とモード3 の時間係数はモード1の時間係数が0に近い時に大きくな ることから、x=40mから鹿島側で、y=-20mからy=-50mの範 囲の地形変化を示し、具体的にはモード1で表せない現象 を補っていると考えられる.

加藤ら(1989c)は、汀線の前進とエネルギーフラック スとの関係を検討し、汀線前進を促進するエネルギーフ ラックスが存在する事を示した.そこで、バームの堆積 (モード1の時間係数の変化量)と地形が変化した間での 平均エネルギーフラックスとの関係を調べ、図-54に示す. なお、台風4号の通過前後で時間係数の変化傾向が異なっ ていたので、台風通過前のデータを〇印で、通過後を〇印 で示す.

バームは、エネルギーフラックスの値が、2~20kw/m/s の範囲で形成(堆積、モード1の時間係数変化量が負)され、20kw/m/sよりも大きくなると消滅(侵食)し、2kw/m/s よりも小さいと変化しない事が分かる.さらに、台風4号 の通過前後で、エネルギーフラックスが同じでも〇印で 示す台風通過前のデータの方が、時間係数の変化量が大 きく(堆積スピードが速く)なっている.つまり、バーム の堆積スピードは、エネルギーフラックス以外の要因に も関係している事がうかがえる.

柳嶋(2005a)は、汀線の前進スピードが、大潮時より も小潮時に速いことを示した.そこで、2007年4月から11 月までの間に桟橋先端で1時間毎に観測された水位デー タについて、1日毎の標準偏差を計算し、その経時変化を 図-55に示す.また、図-56にエネルギーフラックスの経時 変化を、バームが堆積する時(緑色、エネルギーフラック スの値2~20)、侵食する時(赤色、20以上)、変化しない 時(青色、2以下)に分けて、再度示す.

水位日偏差は,4月から7月までの大潮時には大きく,小 潮時は小さい.しかし,8月から10月までの間の大潮時の 偏差は,4月から7月までに比べ小さくなるとともに,小潮 時の偏差は,4月から7月までに比べ大きくなっている.つ まり,8月から10月までの間,満潮と干潮との水位差の変 化は,4月から7月までに比べ小さくなっている.

台風4号の通過前のデータの堆積スピードが速いのは, 水位の変化が大きい事が関係していると推定される.

図-57は、図-55中に●印で示した大潮(5月18日)から 小潮(5月24日)に至る期間の、x=0mの断面地形変化を示



図-55 水位日偏差の変化(2007年)



図-56 エネルギーフラックスの変化(2007年)



図-57 典型的なインナーバーの形成例 (2007年)



図-58 典型的なインナーバー形成時の波浪,水位の変化(2007年5月18日~24日)

している.地形変化が顕著なのは, y=60m~90mの範囲で, 沖側から陸側に向かって砂が運ばれ,インナーバーが形 成される様子が示されている.インナーバーは,更に陸側 に移動しバームを形成している.図に示したx=0m測線の バームの形成は僅かであるが,この時,鹿島側の測線にお いては、図-57より明確なバームが形成されていた.

図-58は、5月18日から5月24日までの、沖波と桟橋先端 水位の経時変化を示している.波高は、バームの堆積を促 進する、0.6mから1.3mの範囲にあり、干潮時の水位は、大 潮から小潮に向かって段々高くなってゆく(図中緑矢印).

干潮時の水位が段々高くなっていく事により,深い所 にある砂を陸側に少しずつ移動させる効果があるものと 考えられる.

漂砂の移動床模型実験で例えると,堆積性の波浪条件 のもとで,段階的に実験水位を高くしていく状態に近い と考えられる.

大潮から小潮に向かう期間における明確なインナーバ ーの形成は、図-55中に緑矢印で示すように台風4号通過 前に5回生じていた.図中に青矢印で示す時には、僅かに インナーバーが形成された.一方、大潮から小潮に向かう 期間におけるエネルギーフラックスが20kw/m/sを越える、 もしくは2kw/m/sよりも小さい場合(図-55中に赤矢印で 示す)には、インナーバーは形成されなかった(台風4号 通過前は1回,通過後は5回).

台風4号の通過前のバームの堆積スピードが速いのは, バーム形成の供給源となるインナーバーが4月から7月ま での間に頻繁に形成されたためと考えられる.

2007年に生じた地形変化の特徴は、バーム形成を促進 する波浪条件が長期間継続した事と、荒天時のバーム侵 食がそれまでに比べ少ないとともにバーム頂が陸側へ移 動した事である.

また,形成されたバームの前浜勾配が急で,前浜のコア サンプルの粒径が粗かったので,調査対象範囲のバーム は,4月下旬から連続的に粗い砂によって形成されたと判 断される.

4. 砕波帯内における底質粒径の変動特性

砕波帯内の底質粒径変動については、加藤ら(1990)に よってすでに報告されている.しかし、加藤らの調査は、 1986年~1987年に実施され、20年以上を経過しているの で砕波帯内の底質粒径の変動特性が変わっていないかど うかを確認するとともに、コアサンプルデータによって 底質の鉛直構造を検討する.







図-60 砕波帯内の底質粒径別移動特性の概略 (加藤ら1990)

4.1 既往のデータ

図-59は、加藤ら(1990)が調査した際の海底断面形状と、中央粒径の岸沖分布を、図-60は、砕波帯内の底質粒 径移動特性の概略を示している.

加藤らは、「バー領域では、大きな地形変化が生じるに もかかわらず、常に小粒径(中央粒径0.18mm)が存在す る.こにある小粒径の砂はその後の堆積過程にトラフ 領域に移動する.トラフ領域では、時化直後に大粒径(粒



図-61 海底断面形状および中央粒径の岸沖分布 (2005年,2010年)

径 0.5mm) であったものが,その後の堆積過程では海底レベルが上昇するにつれて徐々に小粒径の砂が加わり,粒 度分布は大粒径と小粒径のところにピークがある双峰型 粒度分布になる.さらに堆積が進行すると,小粒径だけの 単峰型粒度分布になる.」と説明している.

4.2 2005年, 2010年の調査結果

図-61 は、2005 年に 5 回、2010 年に 1 回、観測桟橋に 沿って調査した際の、海底断面形状と中央粒径の岸沖分 布を示している.

2005 年の断面形状,中央粒径の岸沖分布とも加藤らの 結果と同様で,トラフ領域 (y=120m~240m)で大粒径の 底質が現れ,バー領域 (y=250m より沖)では1例を除き 小粒径の底質になっている.一方,2010年の岸沖方向距 離 y=100m よりも沖側の底質は,加藤らと同様に小粒径で あるが, y=0m よりも陸側の底質は,3章で述べたとおり 加藤らの時よりも粗く大粒径になっている.

水面下の底質の粒径は、1986~1987 年当時と変わって いないことから、海底面の砂に働く外力(波)は、1986~ 1987 年当時から現在まで変化していないと言える.

4.3 底質の鉛直構造

砕波帯内のコアサンプルは, 1990年1月と2010年7月 に採取しているが,両年のサンプルに違いは見られない のでここでは, 1990年のデータを示す. 図-62 は、バー領域内においてコアサンプルを採取した 地点(岸沖方向距離 y=350m)を含む断面地形変化を、図 -63 は、採取地点の地盤高の経時変化を示している.コア サンプルは、図-63 に緑線示すバーの沖への移動に伴い地 盤が高くなる 1989 年 3 月~5 月と、バーが減衰し地盤高 が低くなりつつある 1989 年 12 月~1990 年 1 月までの間 の一時的な堆積によって形成された.

図-64 は、コアサンプルの中央粒径、ふるい分け係数、 偏わい度の鉛直分布を示している.砂の中央粒径は、ほぼ 0.17mm であり、ふるい分け係数は、1.2 弱、偏わい度は、 1.0 弱で鉛直的な変化は少ない.従って、バー領域におい ては、底質の粒径は、鉛直的にも均一で、底質の鉛直構造 は存在しない事が分かる.

図-65は、トラフ領域内においてコアサンプルを採取した地点(y=290m)を含む断面地形の変化を、図-66は、採取地点の地盤高の経時変化を示している.

コアサンプルは、図-66 に緑線で示す、トラフに砂が堆 積し急激に地盤が高くなる 1989 年 11 月、12 月と、1990 年 1 月の間に形成されたことになる.ただし、海底断面の 測定は、休日を除く 1 日 1 回であり、必ずしも最大侵食 地形を測定しているわけでは無い.12 月中旬に堆積が始 まる地盤高は、コアサンプルの下端に近いことから、290m 地点のコアは、1989 年 12 月中旬以降に形成されたものと 考えた方が良い.

図-67 は、コアサンプルの中央粒径、ふるい分け係数、 偏わい度の鉛直分布を示している.中央粒径は、コアサン プル下端で 0.6mm と粗いものの、それよりも上部は、ほ ぼ 0.2mm 以下であり、海底面に近いほど小粒径になる傾 向がうかがえる.ふるい分け係数、偏わい度とも、コアサ ンプル下端から 5cm 上側で大きく、それよりも上側、下 側とも値は小さいとともに、鉛直的な変化は少なくなっ ている.従って、下端の大粒径砂層および上部の小粒径砂 層は、均一な粒径から成るのに対し、下端から 5cm 上部 の砂層は、大粒径砂と小粒径砂が混合した状態になって いることが分かる.

トラフ領域においては、第1段階として、波の砕波に伴ってトラフが発生し、小粒径の砂は巻き上げられ、沈降することなく沖(バー領域)に運ばれるため、大粒径砂がトラフの海底面に残る.第2段階として、波が穏やかになるにつれ小粒径砂が沖(バー領域)から岸向きに運ばれ、大粒径砂の上に堆積する.このような粒径の異なる砂の堆積過程によりトラフ領域では、図-67に示すような底質粒径の鉛直構造が形成されるものと考えられる.



図-62 コアサンプル形成時の断面地形の変化(y=350m, 赤線はコアサンプルの下端に相当する日の断面 地形,青線はコアサンプル採取日の断面地形を 示す)







図-64 中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分 布 (y=350m)



図-65 コアサンプル形成時の断面地形の変化 (y=290m, 赤線は、コアサンプルの下端に相当する日の断面 地形、青線は、コアサンプル採取日の断面地形を 示す)







図-67 中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分 布 (y=290m)

5. 沖合における底質粒径の変動特性

5.1 既往のデータ

佐藤ら(2000)は、1999年8月に、鹿島港から波崎漁 港の間に、図-68に示す(1)~(5)の5測線を設け、それぞ れの測線上の水深3m,7m,20m(いずれもT.P.値)地点 においてコアサンプルを採取している.結果の概略は図 中に示されているが、佐藤らは「コアを構成する底質は、 ほとんどが細砂であるが、ところどころに粗砂や小礫を 含む層が見られる.粗砂層の存在は、水深が浅くなるほど 多くなり、また、過去に侵食を受けた区域である(3)や(4) のコアほど多くなる傾向がある.」と述べている.HORS 付近にも測線があり、水深20m地点の底質は、全て細砂 で構成されるが、水深7m、3m地点のコアには、粗砂層が 含まれている.

図-69は、佐藤らの結果のうち、HORS に近い測線の水 深 3m および 7m 地点の中央粒径の鉛直分布を拡大して示した.

海底面付近の砂の中央粒径は,水深 3m 地点,7m 地点 とも,0.2mm以下で細かい.しかし,3m 地点では,海底 面から0.8mより深い範囲で,水深 7m 地点では,深さ0.5m ~0.7m と 1.2m より深い範囲で,粗い砂(中央粒径は, 0.6mm~1.8mm)の層が存在する.佐藤らが調査したHORS 付近の水深 3m 地点の粒径分布は,図-67 に示した砕波帯 内のトラフ領域の底質の鉛直分布と良く似ており,この 地点はトラフ領域であったと考えられる.



図-68 柱状試料の構成成分(佐藤ら, 2000)



図-69 柱状コアの中央粒径の分布(佐藤ら,2000の(2) 地点の水深 3m および 7m 地点を拡大して表示)



図-70 柱状コアの中央粒径の分布(佐藤ら,2000の (1),(2)地点の水深20mのデータを拡大して表示)

図-70 は、HORS に近い測線(1)と(2)の水深 20m の地点 の中央粒径の鉛直分布を拡大して示した. 鹿島港に近い 測線(1)のデータは、海底面から深さ 1m まで 0.18mm 程 で、その下側の粒径は、0.15mm で細かくなっている. 測 線(2)のデータは、深さ 5cm の位置で粒径が 0.17mm で大 きく、それよりも上層、下層とも 0.15mm になっている.

石野ら(2011)は、2009年12月から2010年2月にかけて、HORS周辺の沖合で、表面砂の調査を行っている. 石野らは、「平坦な地形の範囲の底質は細かいが、深みになっている範囲には、極粗砂あるいは、礫が存在しており、 深みになっている範囲に堆積が生ずると、そのような極 粗砂等は底面から消え、逆に、侵食が生じると極粗砂が底 面に露出する傾向がうかがえた」と述べている.

5.2 2010年の調査結果

まず,波崎海岸の沖合の海底面底質の特性を把握する.







図-72 沖合コアサンプル採取位置 (地形は, 2010年11月測量)

図-71 は,波崎海岸に 1km 間隔で設置した測線上の, 水深 5m, 8m 地点の中央粒径の沿岸方向分布を, 汀線に おける粒径の分布とともに示している.

江線における砂の粒径は,沿岸方向に大きく変化して いるが,水深 5m 地点の砂の中央粒径は, *x*=-1000m 地点 を除き沿岸方向に一様で 0.16mm である.水深 8m 地点も 同様に,中央粒径は,沿岸方向に一様で 0.15mm である. 水深 8m 地点の砂の粒径は,水深 5m 地点に比べ少し小さ くなっている.これは,トラフ領域で波によって巻き上げ られた砂の中で細かい砂ほど沈降し難く,沖に運ばれる ためと考えられる.

5.3 底質の鉛直構造

沿岸方向 1km 間隔の調査では、石野ら(2011)が述べ ている沖合における極粗砂の存在を確認することは、出 来なかった.そこで、図-72 に●印で示す9地点において コアサンプルを採取した.x=0m 測線(観測桟橋延長線上) は、平坦な地形であり、x=-200m 測線のC地点は、深み に位置し、それ以外の地点はほぼ平坦である.

図-72 中に黄色網掛けで示す範囲は,年に1回深浅測量 を行っている範囲である.そこで,深浅測量範囲内にある, C 地点およびI 地点の地盤高の経年変化を調べる.

図-73 は、1982 年から 2013 年までの C 地点および I 地 点の地盤高の変化を示している.なお、図中には、2006 年 10 月の異常波浪 (*H*_{1/3}=8.93m, *T*_{1/3}=11.3s),2008 年 4 月 の低気圧 (*H*_{1/3}=7.27m,*T*_{1/3}=11.4s),2009 年 2 月の低気圧

(H_{1/3}=6.66m, T_{1/3}=11.6s), 2009 年 10 月の台風 20 号
 (H_{1/3}=6.66m, T_{1/3}=10.8s) 通過時およびコアサンプル採取
 時期を併せて示した.

汀線付近から後浜までの広い範囲で、2006年10月の異 常波浪によって侵食が生じた(柳嶋、2012).しかし、C地 点、I地点の地盤高は、1982年から2008年7月まで小さ な変動はあるものの長期的なトレンドはなく、2006年10 月の異常波浪の際もほとんど変化していない。

図-74 は、2006 年 10 月の異常波浪通過前後の深浅測量 による地盤高変化を示している.図中左端に赤矢印で示 した、後浜、バーム、バーの部分の侵食が大きくなってい るほか、2006 年 10 月まで地盤高の変化がほとんど無かっ た岸沖方向距離 y=400m~700m(2006 年 7 月の地盤高-4m~-6.5m)の範囲まで侵食が生じている.そして、y= 700m よりも沖の範囲で堆積が生じている.っまり、2006 年 10 月の異常波浪によって侵食された範囲の砂のほとん どは、y=700m よりも沖側に運ばれたと考えられる.C地 点I地点とも堆積域内にあり、特にC地点の堆積量は多 くなっている.

一方,図-73 において,C地点の地盤高は,2009年2月の低気圧通過後侵食され2m低下したのに対し,I地点の地盤高は,0.5m程低下したにすぎない.

図-75 は、2009年2月の低気圧通過前後の深浅測量に



図-73 C地点および I地点の地盤高変化

よる地盤高変化を示している. C 地点を含む x=-300~-100m, y=500~920m の範囲で最大の侵食が生じ,その銚 子側(I地点を含む)で堆積が生じている. C 地点の沖側 で波が砕波し, C 地点付近にトラフが形成されたと考えら れる. この時の波は, 鹿島方向から入射したので, 図中に 青矢印で示すような侵食域から堆積域へ向かう, 沿岸方 向(銚子側)への砂の移動があったものと考えられる.



図-74 深浅測量の地盤高変化 (2006年7月~2007年7月)



図-75 深浅測量の地盤高変化(2008 年 7 月~2009 年 8 月)

C 地点の地形変化が 2009 年 2 月の時に比べ,有義波高 が 2m 以上大きい 2006 年 10 月の時に少ないのは,2006 年 10 月の異常波浪来襲時の平均水位が通常の荒天時より も約 1m 高かった事(柳嶋, 2012)が原因と考えられる.

図-76 は、2009 年 2 月以降,地盤高が 0.5m 低下した I 地点のコアの中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直 分布を示している.中央粒径は,海底面付近と 0.4m より も深い範囲で細かく(0.13mm)この範囲のふるい分け係 数がほぼ 1.2 であり,偏わい度は 1 近くなっていることか ら,均一な砂であることが分かる.深さ 0.1m から 0.4m の 間の中央粒径は、0.6~0.9mm と大きく、ふるい分け係数 が 1.6 程度で偏わい度も鉛直的な変化が大きい.

図-77 は、佐藤ら(2000)のデータのうち、I 地点に近 いポイントと考えられる測線(2)の水深 7m 地点のデータ (赤線)に図-73 に示した地盤高の変化を考慮して、I 地 点のデータ(青線)をプロットしたものである.

両者の中央粒径の鉛直分布は良く似ており, I地点のコ アがもう少し深くまで採取出来ていれば, 深さ 1.2m より も深い部分の砂は, 粒径が大きかったと考えられる.

なお、佐藤ら(2000)の底質粒径は全体的に、I地点の データに比べ大きくなっている.これは、両者の採取地点 が完全に一致していない事に加え、佐藤ら(2000)は、レ



図-76 中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分布 (I地点)



図-77 佐藤らのデータと I 地点データの比較

ーザー回折式粒度分布測定器を使用しているため、今回 使用したふるい分け装置に比べ、粒径の分析結果が大き くなった(例えば、高川ら、2008)ためと考えられる.

図-78 は, 2009 年 2 月以降, 地盤高が 2m 低下した C 地 点のコアの中央粒径, ふるい分け係数, 偏わい度の鉛直分 布を示している. この地点の粒径は, 海底表面から 0.45m の深さまで, 0.7~1.2mm で粗くなっている. その下側 10cm の部分は, 細かく (0.14mm), 均一であり, I 地点の 下層と同一な砂の層と考えられる.

コアの中に粗い砂の層が含まれるのは, I, C 地点に加 え, B, G 地点でも確認された.

図-79は、観測桟橋の延長線上で、最も深い(-19m)地 点である D 地点のコアの中央粒径、ふるい分け係数、偏 わい度の鉛直分布を示している.

深さ 0.2m よりも深い範囲の中央粒径は、0.13mm で、 ふるい分け係数が 1.2 で、偏わい度は、1.0 であり、非常 に均一な砂から構成されている. その上の、深さ 0.1m~ 0.15m の間の粒径は、0.18mm とやや大きくなり、ふるい 分け係数、偏わい度とも大きな値になっている. そして、 更にその上部の粒径は、海底面に近くなるほど再び小さ くなりふるい分け係数は、1.2 に近づき、偏わい度も 1.0 に近づいている.

図-80は、鹿島側に 200m 離れた測線の中で、水深が最



図-78 中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分布 (C 地点)



図-79 中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分布 (D 地点)



図-80 中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分布 (A 地点)

も深い A 地点(-14m)のコアの中央粒径,ふるい分け係数,偏わい度の鉛直分布を示している.

この地点の中央粒径, ふるい分け係数, 偏わい度の鉛直 分布は D 地点と良く似ている. たたし, 深さ 0.05m~0.1m の間の中央粒径, ふるい分け係数, 偏わい度とも D 地点 に比べ少し小さくなっている. D, A 地点と同様なコアの 鉛直構造は, E, F, H 地点でも確認された.

D, A 地点のコア下部の粒径が細かく均一な部分は, 砕 波帯内で波によって巻き上げられ, 沈降せずに沖合まで 到達し堆積した砂と考えられる. 一方, それよりも粒径が やや大きい部分は, 一時的なイベントによって堆積した 砂と考えられる. 詳細は, 7.2節の考察で述べる.

5.4 地層探査データとの対応

石野ら(2011)は、音響測深記録の解析とその地点から 採取した底質粒径との関係から、底質粒径が1mmよりも 大きくなるとその地点の1次反射量が大きくなり、音響測 深記録によって海底の粒径を推定出来る事を見いだした. 具体的には、細かな砂で覆われた地点の反射信号は細い 線で示されるが、粒径が1mmを越える砂の場合の反射信 号は幅を持った線となる.

そこで,沖合のコアサンプルデータと音波探査記録と の対応を検討する.

図-81上段は、観測桟橋から鹿島側に200m離れた測線の、 下段は観測桟橋延長線上の音波探査結果を示している. 図中には、コアサンプル採取位置を赤矢印で示した.

観測桟橋から鹿島側へ200m離れた測線の断面形状は, C地点付近でトラフを,B地点付近でバーを形成する,典型的なバー海浜を示している.一方,観測桟橋延長線上の 断面の沖合は,一様勾配で,バー・トラフは存在しない.

コアデータの表面から深さ0.45mまで、粒径1mmの砂で 構成されていたC地点を含む範囲((ア)で示す)の1次反 射は、幅広い線になっている.(イ)で示す水深17m付近の 1次反射もやや幅を持っていることから、この範囲の粒径



図-81 地層探査結果(上段:*x*=-200m測線,下段:*x*=0m 測線)とコアサンプル採取位置

も粗いと推察される.一方,(ア)(イ)以外の範囲の1次反 射は,細い線になっていることから,この範囲の砂の粒径 は細かいと判断される.このことは,A,B地点のコア表 面の砂の粒径が0.14mm,0.16mmであった事から裏付けら れる.

ところで、1次反射が細い線で示される範囲の海底面の 下側に薄い線(図中に境界層で示す)が連なっている.

B地点のコアサンプルの上層(0.3m)の粒径は,0.16mm であったが,下層には粒径0.6mmの粗砂層が存在した.つ まり,海底面の下側にある薄い線は,砂中にある表面とは 粒径の異なる層の存在を示していると考えられる.

海底面から境界層までの厚みは、岸沖方向に一様では なく、(ア)で示す範囲の海側で最も厚く、そこから海側 に向かうほど薄くなっている.(ア)で示す範囲の海側で 厚くなっているのは、前節で説明したとおりC地点を含む (ア)の範囲が侵食され、その砂が海側に堆積したためと 考えられる.

下段に示す観測桟橋延長線上の測線(x=0m)の1次反射 は、ほとんどが細い線になっていることから、表面は細か な砂で覆われていると判断される.強いて言えば、図中に (ウ)で示す範囲の粒径は、粗い可能性がある.この測線に おいても海底面の下側に境界層が見られることから、下 層には粗い砂の層が存在する可能性がある.

6. 飛砂による底質粒径の変動特性

5章までは、波による底質粒径の変動特性について説明 した.本章では、風による底質粒径の変化について述べる.

まず,1998年から1999年に実施した透水層埋設範囲周 辺の前浜から後浜の間での調査結果を,次に2006年まで の後浜における結果を,最後に2007年以降の後浜から砂 丘背後の結果について説明する.

6.1 1998~1999年の前浜および後浜データ

データの解析には,経験的固有関数法を用い,地形およ び底質粒径の変化について,それぞれ検討した.

地形データは, 1998年1月16日から1999年3月12日 までの119回分を,底質粒径データは, 1998年1月19日 から1999年3月12日までの33回分を用いた.

調査対象期間中は,図-5に示したとおり季節的な侵食・ 堆積による地形変化は少なく,緩やかな堆積傾向にある 状況であった.

図-82 は,調査期間中の平均地盤高の空間分布を示して いる. コンターのほとんどは,海岸線とほぼ平行になって いるが,+1.8m,+2mのコンターは,図中に青破線で示す 透水層埋設範囲で海側に張り出している.これは,堆積過 程における,透水層による砂の堆積促進効果(柳嶋ら 2007) のためである.

図-83 は,モード1(寄与率:69%)の固有関数の空間分 布を示し,図-84 は,時間係数および日平均エネルギーフ ラックスの経時変化を示している.エネルギーフラック



図-82 平均地盤高(○印は測点,青破線は透水層埋 設範囲を示す)

スの色分けは、バームが堆積する時(緑色)、侵食する時 (赤色)、変化しない時(青色)に分けて示してある.

固有関数は,透水層埋設範囲の海側端で負の最大値を 持ち陸側に向かって減少し y=-60m 付近で正の値となる, 岸沖方向の分布を示している.時間係数は,大きなエネル ギーフラックス(赤色)の波が継続した時に正の値が大き くなり,小さなエネルギーフラックス(緑色)が連続した 時に負の値が大きくなっている.

固有関数の分布および時間係数の変化からモード1は, 波による透水層海側端付近の地形変化を示し,波の大き な時に海側端付近が侵食され(図-3参照),穏やかになる とバームを形成しつつ堆積する事を表していると考えら れる.なお,固有関数がy=-60m付近で正の値となってい る範囲は,時間係数が南風の頻度の多い7月~9月と,西 風の頻度の多い1月~3月に負の値になっていることか ら陸風による地形変化(侵食)を表している可能性がある.

図-85 は,モード2(寄与率:17%)の固有関数の空間分 布を示している.固有関数は,y=0mよりも海側とy=-50m よりも陸側で負の値となり,両者の間は,正の値になる岸 沖分布を示す.図-84に示した時間係数は,1998年9月 中旬まで負の値であり,それ以後は,正の値に変わってい る.

モード2は, y=0m~-50mの範囲(バーム)で,緩やか な砂の堆積が進行していることを示すものと考えられる. 3章において,ステージIの粒径分布は,陸側で小粒径 に,干潮時汀線付近で中粒径になることを示した.



図-83 固有関数の平面分布(モード 1,寄与率=69%, 〇印は測点,青破線は透水層埋設範囲を示す)



図-84 地形の時間係数(上段)および日平均エネルギ ーフラックス(下段)の経時変化



図-85 固有関数の平面分布(モード2,寄与率=17%,○ 印は測点,青破線は透水層埋設範囲を示す)

図-86は、調査期間中の平均底質粒径の空間分布を示している.空間分布は、ステージIと同様に、陸側ほど細かくなっているが、y=-30mよりも陸側の等粒径コンターは、海岸線に平行ではなく(黄色線で囲んだ範囲)、図中に示すN方向とほぼ平行になっている.この原因は、後で詳しく述べるが、西風に伴う飛砂のためと考えられる.

図-87 は,モード1(寄与率:68%)の固有関数の分布を, 図-88 は,時間係数とエネルギーフラックスの経時変化を 示している.固有関数は,海側端で正の大きな値を持ち, 陸側に向かって負の値となる岸沖分布になっている.時 間係数は,1998 年 12 月 24 日に正の最大値を持ち,それ



図-86 平均粒径(○印は採取地点,青破線は透水層埋 設範囲,黒矢印は方位を示す)

以外は0に近い.

図-89 は, 1998 年 12 月 24 日の底質粒径の空間分布を 示している. 底質粒径は, y=10m 付近で沿岸方向に連続的 に粗くなり, x=5m 地点で最大で 1.1mm になっている.

写真-2は、この時の波の砕波状況を撮影したもので、 巻波砕波が、本調査対象範囲全体で生じている.そのため、 波の砕波で巻き上げられた細かな砂は、海側または沿岸 方向に運ばれ、粗い砂だけが残り、底質粒径は、y=10m 付 近で沿岸方向に連続的に粗くなったと考えられる.

図-90 は、モード2(寄与率:18%)の固有関数の分布を 示している.固有関数は、y=0mのx=-60m~0mの範囲で 正の大きな値となっている.時間係数は、図-88 に示すと おり、1998 年5月27日に正の最大値を持ち、それ以外は 0に近い.

図-91 は、1998 年 5 月 27 日の底質粒径の空間分布を示 している. 底質粒径は、y=0m の x=-60m~-40m の範囲の みで大きく最大 0.54mm になっている. この時には、巻波 砕波が、x=-40m から鹿島側の範囲だけで生じていた. そ のため、底質粒径は、y=0m の x=-60m~-40m の範囲のみ で大きくなったものと考えられる.

栗山ら(2001)および有働ら(2005)の研究において, 後浜の底質の粒径が一時的に大きくなるのは,飛砂の供 給源となる前浜の底質粒径が,図-91と同様に,部分的か つ一時的に大きくなり,その砂が風によって汀線付近か ら後浜に運ばれるためと考えられる.

モード1,2とも、ステージIIの巻波砕波が生じた範囲の粒径が大きくなる分布形状を示していることが分かる.



図-87 固有関数の平面分布(モード1,寄与率=68%,○ 印は採取地点,青破線は透水層埋設範囲を示す)



図-88 粒径の時間係数(上段)および日平均エネルギ ーフラックス(下段)の経時変化



写真-2 波の砕波状況(1998年12月24日)



図-89 粒径の平面分布(1998年12月24日,〇印は採取 地点,青破線は透水層埋設範囲を示す)

図-92 は,モード3(寄与率:5%)の固有関数の分布を 示している.固有関数は,透水層埋設範囲海側端付近で負 の大きな値を持ち, y=0m~-30mの範囲は正の値に, y=-30mよりも陸側は負の値になっている.時間係数は,1999 年1月に正の値を持ち,それ以外は0に近い.

図-93 は、1999 年 1 月 11 日の底質粒径の空間分布を示 している.図-89 に示した 1998 年 12 月 24 日の空間分布 において、透水層海側端付近の沿岸方向に連続して存在 した粗い砂は無くなり、細かな砂に変わっている.この変 化は、この範囲の地盤高が 12 月 24 日よりも 1 月 11 日の 方が高くなっている(堆積)ことから、崩波砕波によって 海側から運ばれた細かな砂が、もともとその場所にあっ た粗い砂を覆ったためと考えられる.

一方,図-93 中に赤矢印で示した方向に,粒径 0.26mm 程度の砂が並んでいるのは、1月9日および11日の西北 西の風(12m/s,12.2m/s)によって風下側に砂が運ばれた ためと考えられる.さらに、図-93において、y=-30mよ りも陸側の等粒径コンター(黄色線囲みの範囲)は、海岸 線に対し傾き、図中に示すN方向とほぼ平行になってい る.この傾きは、図-86に示した平均粒径分布図のコンタ ーと同様であり、コンターの向きは、1月9日および11 日の風向きである西北西に直交する.

図-94 は, 1999 年 1 月 7 日の広域の地形と, 調査対象 範囲を青囲みで, 西風の向きを水色矢印で示している. 調



図-90 固有関数の平面分布(モード2,寄与率=18%,
 ○印は採取地点,青破線は透水層埋設範囲を示す)



図-91 粒径の平面分布(1998年5月27日,〇印は採 取地点,青破線は透水層埋設範囲を示す)



図-92 固有関数の平面分布(モード3,寄与率=5%,○
 印は採取地点,青破線は透水層埋設範囲を示す)



図-93 粒径の平面分布(1999年1月11日,○印は採取 地点,青破線は透水層埋設範囲,黒矢印は方 位,赤矢印は粒径の粗い地点を連ねた方向を示 す)



図-94 調査対象範囲(青囲み)と後浜地形(1999年1 月7日測量)

査対象範囲の陸側かつ鹿島側端の西風の風上側の後浜は, 小高い丘状になっている.小高い丘状の範囲には,コウボ ウムギが生えている部分と裸地があり,西向きの風が強 い時に裸地の砂は調査対象範囲に向かって運ばれる.た だし,小高い丘(高さ+5.5m)の陸側には,高さ9mの砂 丘があるため小高い丘上での風速は弱いと考えられる. その結果,細かい砂が調査対象範囲へ運ばれるので,砂の 粒径分布は,図-93 に黄色線囲みで示すように,陸側かつ 鹿島側ほど細かくなる分布になったと考えられる.

前浜から後浜までの間の飛砂による粒径変化は,調査 期間の波が穏やかであったにもかかわらず,波による変 化に比べ僅かである.

6.2 2006 年までの後浜データ

栗山ら(2001)の調査によれば, 1997 年~1999 年の HORS 周辺後浜の砂の粒径は,ほぼ 0.16mm であった.前 浜から後浜へ運ばれる砂の粒径を確認するため,コアサ ンプルデータを検討する.

図-95は、波が遡上することの無い、後浜コアサンプル 採取地点の地盤高の変化とコアサンプルの採取範囲を示 している.地盤高は、1987年から2007年にかけて、前浜か ら風によって運ばれた砂が堆積しゆっくり高くなるもの の、2011年の東日本大震災の際の津波遡上によって侵食 され地盤高は0.4mほど低下した.その後、震災時の侵食に よって砂浜表面にあった海浜植物が消滅し、柳嶋(2004) が示したように、地盤高は少しずつ低下している.

採取したコアサンプルは、図中に緑線で示す、2006年よ りも前の2つの期間(1987~1995年、2001~2003年)に、 ゆっくりと形成されたことが分かる.

図-96は、後浜コアサンプルの中央粒径、ふるい分け係数, 偏わい度の鉛直分布を示している.中央粒径は、表面



図-95 後浜コアサンプル採取地点の地盤高変化とサン プル採取範囲(x=0m, y=-80m)



図-96 後浜コアサンプル分析結果 (x=0m, v=-80m)

を除きほぼ0.16mmであり、栗山ら(2001)の結果と一致 する.ふるい分け係数は1.2で、偏わい度は1.0弱で、両者 とも鉛直的な変化は少ない.つまり、2006年以前の後浜に おいては、前浜の砂(0.18mm、加藤ら1990)よりも粒径 がやや細かく均一な砂が、継続して堆積した事が分かる.

3.2節のステージIで示したとおり,長周期波の遡上に伴 うバーム侵食時の表面砂の粒径分布は,波の遡上端で小 粒径(0.15mm)となる.従って,バーム侵食後の波の遡 上端に近い範囲の砂が卓越風であるNNE方向の風(柳嶋, 2004によって選択的に後浜に運ばれたため,図-96に示す ような粒径0.16mmで均一な砂の層が形成されたものと考 えられる.

コア表面の砂の粒径が0.3mmを越えているのは,東日本 大震災以降に,海からの風により前浜にあった粗い砂が 後浜まで運ばれたためである.

6.3 2007年以降の前浜から砂丘背後データ

HORS周辺の前浜の砂は,2006年の波崎海岸への異常波 浪の来襲を経て,2007年5月頃から粗粒化し,8年が経過し た2015年まで粗粒化した状態が継続している.

2010年9月に, 鹿島灘沖を台風1012号が通過した際の, 砂浜表面底質粒径の分布特性について調べる.

図-97は、台風通過前後の桟橋先端平均風速、沖波、汀



図-97 台風1012号通過前後の平均風速(上段,アル ファベットは風向),沖波および汀線付近にお ける長周期波高(下段)の変化



図-98 平面地形(強風後,2010年9月29日測量,○印は 測点,青破線はくぼんだ地形を示す)



図-99 表面砂の中央粒径の空間分布(強風後,2010年9 月29日採取,○印は表面砂採取位置,青破線は くぼんだ地形であることを示す)

線付近における長周期波高の変化を示している.

有義波高は、23日午後から増大するとともに、周期は、 段々長くなり、25日14時に最大(H_{1/3}=6.61m, T_{1/3}=12.2s) になっている.長周期波の波高は、25日午後から0.5mを越 え、26日2時に1.51mで最大になっている.平均風速は、N 方向の15m/sを越える風が継続した後、25日11時に24.7m/s (風向はNNW)で最大になり、その後は急激に減衰した.



図-100 1982年から2014年までの地盤高変化量(●印は 砂丘背後コア採取位置,●印は堆砂垣前コア採 取位置,黒矢印は方位を示す)

図-98は、台風1012号が通過して3日後の9月29日の地形 を示している.もともとバーム頂高さが低かったx=-40m 付近と160m付近で集中的に長周期波の遡上および流下が 生じたため、図中に青破線で示すとおり、侵食されくぼん だ地形になっている.しかし、有義波高6.61m、周期12.2s、 長周期波波高1.51mの波が来襲したにもかかわらず、調査 対象範囲内のバームが全て消滅することは無かった.

図-99は、9月29日の前浜および後浜の表面砂の粒径の 空間分布を示している.台風通過時の最大平均風速は 24.7m/s (風向はNNW)であったため、砂丘付近まで粗い 砂が(0.73mm、赤矢印)運ばれている.一方、この時に は、図中に青破線で示す範囲は、図-98に示すとおり、長 周期波の遡上により侵食されるとともに粒径は細かくな り、0.2mm以下の砂が表れている.これは、長周期波の遡 上によって細かな砂が海側から運ばれたためである.

図-100は, HORSが建設される前の1982年2月から2014 年4月までの32年間の地盤高変化量の空間分布を示して いる.

飛砂による砂の堆積は、沿岸方向距離x=-200m~40mの 砂丘海側と, x=-80m~120mの砂丘陸側の範囲で顕著で、 堆積厚は砂丘の海側地点で最大5mに達する. 堆積位置が 砂丘海側と陸側とでずれているのは、波崎海岸の卓越風 向のためである. また、砂丘付近にある建物の銚子側で飛 砂による地盤高変化(堆積)が少なくなっているのは、建 物および観測桟橋の遮蔽効果によって、前浜から背後地 に砂が運ばれ難いためと考えられる.

図-101は、図-100中に●印で示した、砂丘背後コアサン プルの中央粒径、ふるい分け係数、偏わい度の鉛直分布を 示している.深さが1.7mよりも深い範囲の中央粒径は 0.18mmで細かいが、それよりも浅くなると徐々に粒径は 粗くなり、表面付近で0.4mmを越えるものの、0.5mmを越





図-102 平面地形(2015年2月24日測量,水色実線は干 潮時汀線を,赤実線は堆砂垣を,赤破線は粒径 の粗い部分を示す)



図-103 表面砂の中央粒径の空間分布(2015年3月6日採 取,赤実線は堆砂垣を,赤破線は粒径の粗い部 分を示す)

えることはない. ふるい分け係数は、コア下端から表面に 向かって中央粒径の変化と同様に緩やかに増大する.こ れは、粒径の粗い砂とともに細かな砂が一緒に運ばれる ためと考えられる.一方, 偏わい度は, 1.0を中心にして 少し変動している.

砂丘背後のコアを採取した地点の地盤高の変化は測定 していないため、どのようなタイミングで粒径の異なる



写真-3 堆砂垣前面のコアサンプル採取状況



図-104 コアの中央粒径、ふるい分け係数、偏わい度の 鉛直分布(上段)と桟橋先端平均風速の経時変 化(下段、×印は陸風を、矢印は地盤高測定を 示す)

砂が堆積したのかは明らかでない.

神栖市によって、2015年1月から3月の間に堆砂垣が 後浜に設置された. そこで, 堆砂垣前面 (風上側) の地形 変化を短期間毎に調査するとともに、その地点のコアを 採取し,飛砂による粒径変化の機構を調べた.

図-102 に, 飛砂の供給源となる 2015 年 2 月 24 日の前 浜から後浜の地形を, 図-103 に, 2015 年 3 月 6 日の底質 粒径の空間分布を再度示す.

粒径の粗い地点を連ねた線の陸側に, 粒径 0.3mm~ 0.15mm(黄色で示す)の細かな砂が広く分布しているこ とが分かる.

写真-3 は、堆砂垣前面におけるコアサンプル採取状況 を、図-104の上段は、コアの中央粒径、ふるい分け係数、 偏わい度の鉛直分布を、下段は、調査期間中の桟橋先端平 均風速の経時変化を示している.下段の×印は、陸風を示 し、それ以外は前浜から後浜に砂を運ぶ N~ENE 方向の 風であった.また、図-104 中の色分けは、堆砂垣前面の 地形変化から、2015年1月26日から2月20日までの間 を赤色で、2月20日から4月6日までの間を青色で、4月 6日から4月13日までの間を緑色で示している.

中央粒径は, 0.16mm~0.32mm の間で変動している. ふ るい分け係数は, 中央粒径が大きい時に大きく, 小さい時 には 1.2 に近い値になっている. この事は, 粒径の大きな 砂が運ばれる時には, 細かな砂も一緒に運ばれる事を示 している. 偏わい度は, 1.0 を中心に変動するが, 2月20 日以降(青色と緑色の範囲)は, ほとんどが 1.0 よりも小 さくなっている.

中央粒径0.2mmの砂は、平均風速が7m/sを越えると動き 出す(有働ら,2005).調査時の前浜の砂の粒径は、0.2mm よりも大きな砂もあるので、ここでは、平均風速が10m/s を越える風を検討の対象とすることにした.

色分けした3期間とも、中央粒径は粗くなったり細かく なったりしている.この原因は、砂を運ぶ外力である風速 の変化に関係すると考えられるので両者の関係を詳細に 検討する.

図-105は、赤色で示す期間の内、1月30日から31日の平 均風速の変化を示している.この時には、30日の13時と19 時頃に急激に風が強くなり、それぞれ風速は14.2m/s、 12.1m/sになるものの、その後は急激に風が弱くなった. この時の風によって、コア下層のやや粗い砂が運ばれた と考えられる.

図-106は、赤色で示す期間の内、2月18日から19日の平 均風速の変化を示している.この時には、ENE方向の風が 前半と後半に吹いているが、図-100に示すとおり堆砂垣 前コア採取地点の風上側に建物があるため、ENE方向の 風の場合、堆砂垣前面に飛砂は飛んでこない.飛砂を生じ させるN~NNEの風は、18日19時頃に急激に強くなり 15.1m/sに達しその後、風は緩やかに弱くなっている.こ の時の強い風によって、深さ0.8m~0.55mの範囲の内、深 さ0.7m付近の粗い砂が運ばれ、風が弱くなってゆく過程



図-105 平均風速の変化(1月30日~1月31日,図中のア ルファベットは風向,×印は陸風を示す)



図-106 平均風速の変化(2月18日~2月19日,図中のア ルファベットは風向)

で、それよりも上層の粒径が徐々に細かくなる範囲の砂 が運ばれたものと考えられる.

図-107は、青色で示す期間の内、3月8日から9日の平均 風速の変化を示している.この時には、3月8日1時頃から 緩やかに風速が強くなり、4時頃から16時頃まで、12m/sで 変化せず、17時に急激に強くなり14.6m/sに達し、その後 は急激に弱くなっている.この時の風によって青色の内、 深さ0.5m~0.35mの範囲の砂が風速に対応して運ばれた ものと考えられる.

図-108は, 青色で示す期間の内, 4月1日から2日の平均 風速の変化を示している. この時には, 風速は, 1日19時 頃に急激に強くなり13.9m/sに達し, その後は, ややゆっ くり弱くなっている. この時の風によって青色の内, 深さ 0.35m~0.25mの範囲の砂が運ばれたものと考えられる.

図-109は、緑色で示す期間の内、4月7日から9日の平均 風速の変化を示している.この時には、風速は7日22時頃 から緩やかに強くなり、8日6時に17.4m/sに達し、その後



図-107 平均風速の変化(3月7日~3月8日,図中のアル ファベットは風向)



図-108 平均風速の変化(4月1日~4月2日,図中のアル ファベットは風向)



図-109 平均風速の変化(4月8日~4月9日,図中のアル ファベットは風向)

は、緩やかに弱くなるものの、14時頃に再び15.8m/sと強 くなりその後、再び緩やかに弱くなっている.

この時の緩やかに風が強くなる過程で、深さ0.25m~



図-110 期間最大平均風速と飛砂の最大粒径との関係
 (○印は2015年データ,●印は2010年9月データ)



図-111 粒度別構成割合の変化

0.2mの徐々に粗くなる範囲の砂が,強い風によって深さ 0.2m~0.1mの粗い砂が,そして,風が弱くなる過程で表層 部の徐々に粒径が細かくなる範囲の砂が運ばれたものと 考えられる.

次に、図-105から図-109に示した期間中毎の最大風速 とその風に対応すると考えられる粒径との関係を調べ、 結果を図-110に示す.なお、図-104に示した期間の平均風 速の最大は、17.4m/sであるので、図-97に示した2010年9 月の際の平均風速の最大24.74m/sとその時の最大粒径 0.73mmのデータを、●印で示してある.

飛砂の最大粒径は、平均風速に比例し増大する.そして 2006年以前に風によって運ばれ後浜に堆積した砂の粒径 である、0.16mmに対応する平均風速は、10m/sであり、妥 当な値であると判断される.

従って、図-101に示した砂丘背後のコアサンプルの中 央粒径が鉛直的に大きくなったり小さくなったりする変 化は、前浜にある粒径の異なる砂が時々刻々と変化する 風速に対応して運ばれ、堆積したためと解釈できる.

6.4 粒径別構成割合の変化

次に,2010年から2013年に採取した前浜(21地点分)と 砂丘背後(8地点分)のコアサンプルデータの粒度分析結 果をもとに,小粒径(0.075~0.212mm),中粒径(0.212~ 0.5mm),大粒径(0.5mm以上)に分け,粒径別構成割合を 計算し,その結果を図-111に示す.

飛砂の発生源となる前浜の粒径別構成割合は,中粒径 が最も多く(51%)次いで大粒径(26%),小粒径(22%)の 順である.一方,飛砂が堆積した砂丘背後の構成割合は, 小粒径が最も多く(50%),次いで中粒径であり(43%), 大粒径は7%程度である.この結果から,前浜にある中粒 径以下の砂が選択的に砂丘背後へ運ばれ,大粒径の砂は 砂丘付け根付近までは運ばれるものの,砂丘を越えて運 ばれることは少ないことが分かる.

風下ほど砂の粒径が細かくなるのは、堀川ら(1983)が 風洞実験において確認した、風による砂表面のふるい分 け作用を示すものと考えられる.そして、小粒径の砂が砂 丘背後へ運ばれ続けるのは、図-99 に示したとおり、年に 数回程度生じる長周期波の浜への部分的な遡上の際に、 細かな砂が海側から前浜へ供給されるためと考えられる.

7. 底質粒径の変動に関する考察

7.1 2006 年を境とした底質粒径変化機構

2006年10月に, 鹿島灘に来襲した異常波浪を契機として, HORS 周辺の汀線付近の底質が粗粒化したのは, 以下の第1~第6段階の過程を経たものと考えられる.

第1段階:2006年10月始めの異常波浪に続き,10月 末の低気圧通過および12月末の低気圧通過の際の高波に よって,y=200m~300m付近に存在したバーは,消滅した. この時に,バーが沖に移動・減衰する過程で,栗山(2001) が示した岸向きの砂移動は生じなかった.

第2段階:沖のバーが無くなったため,砕波することな く汀線付近まで到達する波が増加し,干潮時汀線よりも 深い範囲が侵食され易くなった.

図-112 は, 汀線付近に位置する, y=0m, 40m, 80m 地 点の年間平均地盤高の変化を示している. 40m, 80m 地点 の地盤高は, 2007 年以降低くなっており, 図中実線で示 す標準偏差も 2007 年以降増大している. 一方, y=0m 地 点の地盤高は, 2007 年以降高くなっている.

第3段階:干潮時汀線よりも深い範囲の水深が深くなったため,汀線付近で沿岸方向に連続的な巻波砕波が生じるようになった.

第4段階:巻波砕波によって巻き上げられた砂のうち, 細かな砂は沖もしくは沿岸方向に運ばれ,粗い砂だけが 汀線付近に留まった.

3.4節において,前浜から後浜(*y*=-15m~-115m)のコ アの下層には,粗い砂の層が存在することを示した.

図-113 は、1986 年 3 月 12 日から 2006 年 10 月 6 日ま でと 2006 年 10 月 12 日から 2015 年 5 月 8 日までの間の 最深包地形を示している.また、図中の■印は、コア下層 の粗砂の位置を示している.粗砂層は、図中に網掛けで示 すとおり、y=-15m よりも海側の範囲の下層にも存在する 可能性がある.最初に、表面に露出したこれらの粗砂が陸 側に運ばれたと考えられる.

波が穏やかな時に、細かな砂が海側から汀線付近に運 ばれる.次に、海側から運ばれた砂のうち、巻波砕波によ って粗い砂だけが汀線付近に残り、それらが陸側に運ば れたと考えられる.

第5段階:汀線付近の粗い砂が,入射波または長周期波 の遡上によって,さらに陸側に運ばれた.

図-114 は、バーム付近の砂の堆積構造模式図を示している.上段は、巻波砕波によって、粗い砂が堆積していく 過程である.中段は、バーム頂の移動を伴う長周期波の遡 上の過程で、バーム頂部分の粗い砂が陸側に運ばれると ともに表層に細かな砂が海側から運ばれる.下段は、バー ム頂が移動せずに長周期波が遡上する過程で、海側から 運ばれた細かな砂がバーム上に薄く堆積する.

第6段階:沖のバーは,2007年以降一時的に形成されるものの,高波浪によって直ぐに消滅する.そのため,第2段階以降へと繰り返される.

2007 年以降, ステージ III からステージ I への変化(バ ームの侵食)は, 全く生じていない. この原因は, バーム の底質粒径が粗くなったため, バーム頂が高くなり, 長周 期波の遡上がバーム頂を超え難くなったことが第一の原 因と考えられる. 二つ目の原因は, バームを構成する砂の 粒径が粗くなり, 砂浜内の地下水位の上昇が抑えられる ため, バームが侵食され難くなったためと考えられる.



図-112 年平均地盤高の変化(●印は平均値を,実線は 標準偏差を示す)



図-113 最深包絡地形と粗砂層の存在





b. バーム頂の移動を伴う長周期波の遡上



c. バーム頂の移動を伴わない長周期波の遡上





ところで、2006年の異常波浪来襲前後の底質粒径の変化は、鹿島灘全域の海岸で生じているわけではない.

図-115 は、茨城県水産試験場から提供していただいた、 2005 年と 2012 年の汀線付近底質粒径の沿岸方向分布を 示している.波崎海岸(沿岸方向距離 44km~60km)にお いては、海岸の両端を除いて 2012 年の底質粒径は、2005 年よりも粗くなっている.しかし、鹿島港から北側の海岸 の底質粒径は、2005 年と 2012 年とで変わっていない.つ まり、2006 年の異常波浪来襲を契機とした底質の粗粒 化は、波崎海岸だけで生じた現象である.





鹿島港から北側の海岸において底質粒径が粗くなって いないという事は, 汀線付近に到達する波が, 2006 年以 前と, 2007 年以降とで変わっていない事を示している. この原因の解明は, 今後の課題である.

7.2 底質の鉛直構造

HORS 付近の調査結果および佐藤ら(2000)の調査から, 後浜から沖合までの広い範囲で,細砂と粗砂からなる底 質の鉛直構造が存在することが分かった.そこで,底質の 鉛直構造の成因につて検討する.

(1) 汀線付近

3.4 節において, 汀線付近コアサンプルの下層に 0.6mm を越える大粒径砂が存在することを示した.一方, 3.2 節 において, ステージ II の入射波の遡上端付近の表面砂の 粒径は, 中粒径(もしくは大粒径も)になる場合があるも のの, ステージ I になると中粒径の砂は海側に運ばれ, 波 の遡上端付近の粒径は, 小粒径に戻ることを示した.

ステージIにおいて,砂を移動させる外力である長周期 波の岸沖流速は,干潮時汀線付近で最大で,遡上端で最小 の0となる.

上層が小粒径で,下層に大粒径の砂がある鉛直構造を 形成することは,入射波および長周期波による外力では, 不可能である.

従って, 汀線付近の底質の鉛直構造は, 海水準が現在よ りも高く, (現在の汀線付近で)砕波が生じていた頃に形 成されたものと考えられる.

(2) 砕波帯内および沖合

砕波帯内のトラフ領域においては、時化直後の表面砂 は、波の砕波によるふるい分けによって大粒径になる.そ の後、波が穏やかになると底質は大粒径・小粒径混合から 小粒径のみへと変化してゆく.

表面砂の粒径変化に対応して、コアサンプルの砂の粒 径は、時化直後の地盤高に相当する深さで大粒径になり、 上層にゆくほど小粒径になってゆく、そうすると、トラフ 領域の時化時の地盤高が低くなるにつれ、大粒径の砂も 低い位置へ移動することが推察される.

図-116 は、3.4 節で示したコアサンプル採取時を含む 断面地形の重ね合わせを示している.上記の考察から、大 粒径の砂は、図中に青色網掛けで示すとおり最深包絡地 形に沿うように分布していると考えられる.

一方,例えば図中に赤線で示す断面形状の時(1989年3月18日)には, y=200m~230mの範囲のトラフは,最深包絡地形よりも高い位置にある.このため,この範囲の海底面の下に大粒径の層(赤色網掛け)が存在し,青色網掛け部分と赤色網掛け部分の間の砂は,小粒径と考えられる.つまり, y=200m~230mの範囲の砂中には,大粒径の層が2重に存在する可能性がある.

佐藤ら (2000) のデータにおいて,粗い砂の層が2重に なっている (図-69参照)のは、このような構造があるこ とを示すものと考えられる.

次に,表面に大粒径砂が露出し,下層に小粒径砂が存在した沖合のC地点の鉛直構造(図-78参照)を検討する.

C地点では、2009年2月の低気圧通過およびそれ以降の高波浪によって侵食され、地盤高は2mほど低下した.

汀線からの距離が C 地点とほぼ同じ佐藤ら (2000)の データ((2)-7m)によれば,2006年の異常波浪来襲前に は、大粒径砂は海底面から 0.6m よりも深い範囲に存在し た. C 地点の地盤高は、(2)-7m 地点とほぼ同様であるの で、C 地点の大粒径層も海底面から 0.6m よりも深い範囲 にあったと考えられる.また、コア中の大粒径層の層厚は、 0.45m(図-78 参照)であるので、時化前のこの地点の大 粒径層厚も 0.45m 程度であったと考えられる.

C 地点の地盤高変化が 2m であったことから, 表層の小 粒径層(0.6m), その下側の大粒径層(0.45m, 2 重になっ ていた可能性有り)とさらに下側にある小粒径層(0.95m) までの範囲が波によって侵食され, 大粒径砂だけが調査 地点に残り, 小粒径砂は沖もしくは沿岸方向に運ばれた と推察される.

C地点においては、2009 年 10 月の低気圧通過から1年 を経過しているにもかかわらず、コア採取時の海底面に 小粒径砂は存在しない.この原因は、2009 年 2 月以降、 図-72、図-75 に示すとおり C地点付近は侵食されてトラ フになり、外力条件が 2009 年 2 月以前と変わったためと 考えられる.

C地点の海底面外力の変化は,現時点では不明であり, 今後の課題である.

次に, コアサンプル採取位置の中で最も沖に位置する D 地点(図-79), A 地点(図-80)の鉛直構造を検討する. D 地点では深さ 5~15cm に, A 地点では, 5~10cm の



図-116 砕波帯における底質の層状構造模式図

範囲にやや粒径が粗く(0.17mm~0.18mm), ふるい分け係 数, 偏わい度とも大きな砂が存在する. これらの範囲より も上側および下側とも砂の粒径は, 0.13mm で, ふるい分 け係数 1.0, 偏わい度 1.2 で均一な砂である.

これらの細かく均一な砂は、砕波帯で巻き上げられ、沈 降することなく D 地点, A 地点付近まで運ばれ、継続的 に堆積したものと考えられる.一方,中層のやや粗い砂は、 一時的なイベントによって、D 地点, A 地点付近まで運ば れ堆積したものと考えられる.

佐藤ら (2000) のデータのうち, 鹿島港に近い測線の水 深 20m 地点((1)-20m) の粒径 (図-70 参照) は, 深さ 1m までやや粗く (0.18mm), その下側は細かくなっていた. 一方, HORS 沖の測線の水深 20m 地点((2)-20m) の粒径 は, D 地点と良く似た鉛直構造になっている.

佐藤らは, 1999 年 8 月にコアを採取しているので, 2009 年 2 月以降の高波浪の影響は, コアの鉛直構造に現れな いはずである.

そうすると,沖合のコア上層に見られるやや粗い砂 (0.18mm)の層付近は,伴野ら(2013)が指摘した,鹿島 港建設時の浚渫土砂が運ばれ堆積した可能性が高い.

鹿島港の浚渫土砂のほとんどは南防波堤に近い位置の 汀線付近から吐き出され(運輸省第二港湾建設局鹿島港 工事事務所, 1983),波によって約25,000,000m³の土砂が 海域に拡散したと見積もられている(伴野ら, 2013).

佐藤ら(1974)は、鹿島港周辺の深浅図データの解析から、鹿島港に近い南側の海岸では水深 20m 付近まで浚渫 土砂が堆積し、最大の堆積厚は 1m に及ぶと述べている.

浚渫土砂に含まれる大粒径砂は、これまでの底質粒径 変動機構を考慮すると、汀線付近から沖合まで運ばれる 事は考えにくい. 浚渫土砂に含まれる小粒径砂だけが沖



図-117 汀線付近における底質粒径の空間的変動模式図

合まで運ばれたと考えられる.

鹿島港に近い水深 20m 地点のコアのやや粗い砂の層厚 は、HORS 沖のコアに比べ非常に厚くなっている(図-70 参照)ことが、その事を裏付けていると考えられる.

以上の考察から,沖合の大粒径砂と小粒径砂とから成 る鉛直構造は,砕波帯内と同様な機構で形成されたと考 えられる.従って,沖合の底質の鉛直構造は,海水準が今 よりも低く,波の砕波が生じるトラフ領域であった頃に 形成されたと考えられる.

8. おわりに

波崎海洋研究施設を中心とする波崎海岸において,地 形変化と底質粒径変化に関する空間的な調査および外力 に関する調査を 1990 年から 2015 年まで実施した.砂浜 表面の空間的な試料と,コアサンプルによって鉛直的な 試料を採取し,底質粒径の変動特性を,汀線付近,砕波帯 内,沖合,後浜の4つの領域に分け,地形変化および外力 との関係で検討した.

得られた主要な結論は、以下のとおりである.

8.1 汀線付近

- (1) 汀線付近の底質粒径の空間分布は,波の砕波状態 によって3つのステージに分類される(図-117).
- (2) ステージI:長周期波の遡上に伴うバーム侵食時には、長周期波の岸沖方向流速の空間分布により、底 質粒径は、干潮時汀線付近で中粒径になり、長周期 波の遡上端で小粒径となる。
- (3) ステージⅡ:入射波の砕波形式の違いにより、巻波 砕波する範囲にはインナーバー、バームが形成され、底質の粒径は中粒径に、崩波砕波する範囲の前 浜の勾配は緩く、粒径は小粒径となる.ステージⅡ とステージⅠとは、可逆的な変化である.
- (4) ステージ Ⅱ において、バームが存在する範囲に、 底質の鉛直構造は形成されるが、バームが存在しない範囲には形成されない.
- (5) ステージ III: 2007 年 5 月以降, ステージ II よりも 波高が大きく, 沿岸方向に連続する巻波砕波が生 じるようになり, 前浜勾配は急に, バーム頂は高く なった. そして, 干潮時汀線から波の遡上端までの 広い範囲で, かつ鉛直的にも底質の粒径は中粒径 以上になった.

- (6) 2007年以降の汀線位置は、2006年以前の最大位置 に比べ後退しているが、汀線位置の変動は少なく、 2007年以降、ステージIIIからステージIへの変化 は、生じていない。
- (7) 2007 年以降の底質の粗粒化は, 波崎海岸だけの現 象であり, 鹿島港の北側海岸では, 生じていない.
- 8.2 砕波帯内
- (8) 砕波帯内の表面底質の粒径は、1986~1987 年頃から変化せず、トラフ領域では、時化後に大粒径になり、穏やかな状況が継続すると小粒径へと変わる. バー領域の砂の粒径は、常に小粒径のままである.
- (9) 砕波帯内のトラフ領域では、時化時にトラフ底面 付近に大粒径砂が取り残され、静穏になると、その 上方に小粒径砂が堆積する鉛直構造が形成される.
- (10) 砕波帯内に存在する大粒径からなる層は、最深包 絡地形付近に存在すると考えられ、最深包絡地形 よりも高い位置にトラフが形成された範囲の大粒 径層は、2層になる可能性がある。
- 8.3 沖合
- (11) 砕波帯で巻き上げられた砂のうち、細かい砂ほど 沖に運ばれるため、沖にゆくほど表面底質の粒径 は細かい.
- (12) 沖合のコア表層にあるやや粗い砂(0.18mm)を含む層は、鹿島港建設時の浚渫土砂が運ばれ堆積した可能性が高い.
- (13) 沖合のコア表面もしくは下層に存在する大粒径砂 は、海水準が現在よりも低かった頃に、波の砕波に よってトラフ領域に取り残されたものと考えられ る.
- 8.4 後浜
- (14) 汀線付近から風によって後浜に運ばれた飛砂の粒径は、2006年までは小粒径であったが、2007年以降、汀線付近の砂が粗粒化したため、中粒径砂以上の砂が運ばれるようになった。
- (15) 汀線付近の砂が発生源となり、後浜から砂丘背後 に運ばれる飛砂の最大粒径は、飛砂が発生した時 の最大風速に比例し変化する.そのため、飛砂が堆 積した範囲には、底質の鉛直構造が形成される.
- (16)後浜(前浜も含む)のコア下層に存在する大粒径砂 は、海水準が現在よりも高かった頃に、波の砕波に よってトラフ領域に取り残されたものと考えられ る.

波崎海岸における底質粒径の変動特性は,4つの領域毎 に解明できたと考えているが,以下に示す今後の課題も 残されている.

- (17) 2006年の異常波浪来襲を契機とした汀線付近の底 質の粗粒化が鹿島港の北側海岸では生じず,波崎 海岸だけで生じた原因の究明.
- (18) 海底面に大粒径砂が露出した沖合のC地点付近で, 小粒径砂が堆積しない外力条件の解明.

(2015年11月6日受付)

謝辞

本論文の作成にあたり、港湾空港技術研究所主監栗山 善昭氏,特别研究官野口仁志氏,沿岸環境領域上席研究官 中村聡志氏から有益な助言をいただいた. 砕波帯内およ び沖合コアサンプルの形成機構については,東京大学大気 海洋研究所の清家弘治助教(沿岸土砂管理研究チーム客員研 究員)から有益な助言をいただいた. 鹿島灘海岸汀線付近 の底質粒径データは,茨城県水産試験場から,2011年の航 空レーザー計測データは,国土地理院から,銚子気象台の風 データは、気象庁から、鹿島港の沖波データは、国土交通省 港湾局から提供していただいた.本解析に用いた 2006 年お よび 2011 年の航空レーザー計測データの変換処理は、筑波 大学の武若聡教授に行っていただいた. 観測桟橋直下および 沖合のコアサンプル採取においては,東京大学大気海洋研究 所の清家弘治助教に協力していただいた. 透水層埋設海浜周 辺の底質採取および地形測量は,近畿地方整備局舞鶴港湾事 務所の中官利之氏(元漂砂研究室)、望月農園の望月徳雄氏

(元漂砂研究室)に協力していただき,透水層埋設海浜周辺 の底質分析は,中部地方整備局四日市港湾事務所の竹内泰弘 氏(元漂砂研究室),中国地方整備局宇部港湾・空港整備事 務所の中島剛氏(元漂砂研究室),関東地方整備局港湾空港 部の西守男雄氏(元漂砂研究室)に行っていただいた.解析 に用いた観測桟橋に沿う断面データ,平面地形データは, (株)エコー,(株)プライア・コンサルタント,国際気象海 洋(株)の観測補助員の皆様および沿岸土砂管理研究チー ムのメンバーによって観測されたものである.ここに記 し,深謝の意を表する.

本研究は,茨城県水産試験場,国立大学法人筑波大学, 国立研究開発法人水産総合研究センター水産工学研究所 と当所で実施している「鹿島灘海岸における物理環境と 生物動態に関する共同研究」の一環として実施したもの である.

参考文献

- 石野芳夫・柳嶋慎一・栗山善昭(2011):音響測深記録を 利用した地形と底質粒径特性に関する観測,土木学会 論文集 B3, Vol67, No.2, pp.I_1201-I_1205.
- 有働恵子・山脇秀二・伊東啓勝(2005):後浜の地形およ び底質粒径変化に及ぼす汀線変化の影響,海岸工学

論文集, 第52巻, pp.511-515.

- 運輸省第二港湾建設局鹿島港工事事務所(1983):鹿島港 建設記録
- 加藤一正・柳嶋慎一(1992):長周期波によるバームの侵食, 土木学会論文集, No.452/II-20, pp.41-50.
- 加藤一正・柳嶋慎一・村上裕幸・末次広児(1989a): 江線 位置の短期変動特性とそのモデル化の試み,港研報告, 第26巻,第2号, pp.63-95.
- 加藤一正・柳嶋慎一・磯上知良・村上裕幸(1989b):波に よる汀線付近の水位上昇量-波崎海洋研究施設にお ける現地観測-,港研報告,第28巻,第1号,pp.3-41.
- 加藤一正・村上裕幸・栗山善昭・藤田誠(1989c):面的防護 方式における汀線変動特性の検討,海岸工学論文集, 第36巻, pp.429-433.
- 加藤一正・柳嶋慎一・栗山善昭・磯上知良・村上裕幸・藤 田 誠(1990):砕波帯内の底質粒度の変動特性–波崎 海洋研究施設における現地調査–,港研報告,第29巻, 第2号, pp.37-61.
- 加藤一正・吉松 晃(1984):三次元の経験的固有関数によ る深浅図解析法,港湾技術研究所報告,第23巻,第2 号,pp.27-47.
- 栗山善昭(2001):沿岸砂州の長期変動特性と底質移動特性, 土木学会論文集, No.677/II-55, pp.115-128.
- 栗山善昭・中島剛・上堂園孝一・望月徳雄(2001):後浜 から砂丘前面にかけての植生が地形変化に及ぼす影響に関する現地観測と植生を考慮した飛砂量の数値 計算,港研報告,第40巻,第1号,pp.47-80.
- 佐藤昭二・田中則男・佐々木克博(1974): 鹿島港建設に 伴う海底地形の変化について-事例研究-,港湾技 術研究所報告,第13巻,第4号, pp.3-78.
- 佐藤慎司・前田 亮・磯部雅彦・関本恒浩・笠井雅広・鳥 居謙一・山本幸次(2000):鹿島灘南部海岸の地形形 成機構に関する現地調査,土木学会論文集, No.663/II-53, pp.89-99.
- 高川智博・深瀬祐太朗・劉海江・佐藤愼司(2008):地層 構造および堆積物分析による天竜川河口周辺の海浜 形成過程の考察,海岸工学論文集,第55巻,pp.681-685.
- (半野雅之・清家弘治・小松原純子・栗山善昭(2013):放射 性炭素年代測定を用いた海底土砂の長期的移動・堆積 履歴の推定,土木学会論文集B2, Vol.69, No.2, pp.I 686-I 690.
- 堀川清司・堀田新太郎・久保田進・香取完和(1983): 強 風下における飛砂についての実験的研究,海岸工学論 文集,第30巻, pp.297-301.
- 柳嶋慎一(2004): 後浜地形変化におよぼす植物の影響に関する現地調査,港空研資料, No.1091, 35p.

- 柳嶋慎一(2005a): 汀線付近の短期的・空間的な地形変 化に関する現地調査,海洋開発論文集,第21巻,pp.4 33-438.
- 柳嶋慎一(2005b): 汀線付近における底質粒径の時空間 変化に関する現地調査,海岸工学論文集,第52巻,p p.401-405.
- 柳嶋慎一 (2012): 波崎海岸における後浜の大規模な侵食, 港空研資料, No.1256, 21p.
- 柳嶋慎一(2013):台風強大化に伴い砂浜海岸で想定され る地形変化と底質粒径変化に関する検討,土木学会 論文集B2, Vol.69, No.2, pp.I 551-I 555.
- 柳嶋慎一 (2014): 波による汀線付近における底質粒径の 空間的変動特性, 土木学会論文集B2, Vol.70, No.2, pp.I 551-I 555.
- 柳嶋慎一・加藤一正・長谷川 巌・岩佐直人 (2007): 透水 層埋設による海浜の安定化, 土木学会論文集B, Vol.63, No.1, 73-91.
- 山脇秀仁・有働恵子・栗山善昭(2005):波崎海岸における 前浜から後浜にかけての底質粒径の変化特性,第32回 土木学会関東支部技術研究発表会講演概要集,Ⅱ-259.

港湾空港技術研究所資料 No.1317													
2016.3													
編集兼発行人			国立研究開発法人港湾空港技術研究所						言所				
発	行	所	国立石 樟 TEL.	开究開系 黄 須 賀 046(8-	≜法人浇 € 市 長 44)504(ま湾空 ミ瀬 3 0 URI	港技彳 丁 E L. http	析研究 1 ₫ ://www	已所 脅 1 号 ∵.pari.go	.jp/			
印	刷	所	株	式	会	社	ワ	コ					

Copyright © (2016) by PARI

All rights reserved. No part of this book must be reproduced by any means without the written permission of the President of PARI

この資料は、港湾空港技術研究所理事長の承認を得て刊行したものである。したがって、本報告 書の全部または一部の転載、複写は港湾空港技術研究所理事長の文書による承認を得ずしてこれを 行ってはならない。