広島県土木局 田辺弘雄,広島大学工学部 岩本幸生 福山市経済環境局 清水直樹,復建調査設計 三戸勇吾 広島港湾空港整備事務所 出路康夫,中国電力 吉岡一郎 エネルギア・エコ・マテリア 斉藤直,広島大学 大学院工学研究科 日比野忠史

1.はじめに

福山内港に流入する合流式下水道は近年の水需要の拡 大や集中豪雨等により下水処理能力が充分ではなくなり, 年間の未処理下水放流回数は 64 回を数えることもある. 未処理下水の平均放流水 BOD は 40mg/L 以上であるため、 内港一帯には臭気の発生,スカム(臭気を発する浮遊固形 物)の浮上,魚の斃死など水環境の悪化が懸念されている. このような水環境の悪化は福山内港だけでなく合流式下 水道の放流水域での共通の問題になっており、下水処理 施設の整備とともに放流水域での水環境の改善が必要と されている.本研究では福山内港において、水質・底質 の性状と分布特性を調査するとともに、現地で採取した 試料を用いて室内実験を行った. これらの実験からスカ ム発生機構の検討および、硫化水素抑制とヘドロ浄化に 実績のある石炭灰造粒物を用いて福山内港底泥に対する 効果を確認した. さらに造粒物の撒布による底質浄化技 術を超軟弱な海底泥に適用するために造粒物撒布に伴う めり込み量・圧密量を室内実験により明らかにし、現地 に適した施工法を提案した.

2. 海田湾底泥との比較による福山内港底泥の性状把握

福山内港の底泥の分布特性や底泥から発生するスカム の性状を把握するため2010/9/21,10/7,11/30に福山内港 最奥部にて現地調査が実施された.柱状採泥された不撹 乱試料の堆積泥を2cm毎にスライスした有機泥とスカム の含水比,強熱減量値,pH,ORP,CHNS元素分析,粒 度分布が測定され,分析結果を比較することで,スカム の特異性について検討した.図1に海田湾底泥と福山内 港底泥およびスカムに含まれる強熱減量値に対する(a)炭

素と(b)窒素含有量(CHNS 元素分析)の関係を示している. 福山底 泥は海田底泥と比較して強熱減 量値や炭素含有量が高く,スカム は底泥よりもさらに有機物含有 量が高いことがわかる.また IL-C の関係に現れる C/IL の勾配は福 山底泥やスカムの方が海田底泥 に比較して大きいことから,福山 底泥やスカムは油分を多く含ん でいることが予想される. N/IL の 勾配は、福山底泥とスカムで大きな差異は見られないが、 福山底泥とスカムは海田底泥に比較して大きな値を示し ている.福山底泥には悪臭のもととなるアンモニアが含 まれており、無機窒素が多く含まれていると考えられる. 図1(c)から福山底泥は海田底泥と比較して大径粒子の割 合が大きく、大粒径の有機物が無機物を含んで存在する ことが予想される.有機物含有量が多いスカムにはさら に大経粒子の割合が多いことがわかる.福山底泥とスカ ムは季節的な変動はあるが海田底泥と比較して pH が低 く酸性よりであり、一般的な下水の pH は約 6.2~7.0 程度 であることから、その影響を受けていると考えられる(図





図2福山内港最奥部における表層泥のpHとLの分布

1(d)). ORP は海田底泥よりも低く,還元状態がさらに強いことがわかる(図1(d)). 福山内港でのスカム発生起源は表層堆積泥の浮上であることが確認されており,有機物含有量が多いスカムは海底に堆積している底泥と比較して密度が小さいため,底泥内で発生するメタンガス等が起因となって浮上し,水面を浮遊していると考えられる.

図2に2010/11/30の福山内港最奥部における表層堆積 泥(0-2cm)のpHとILの分布を示している.図2から放水 路延長線上が,最も強熱減量値が大きく,pHが低い傾向 を示している.さらに調査日に放水路延長線上で青潮の 発生が確認されたことや同年9/21の調査日にはスカムが 発見されたことを踏まえると,放水路上が最も未処理下 水成分による有機汚濁が顕著であり,スカム発生箇所で ある可能性が高いと考えられる.

3. スカムの温度依存性に関する実験

調査地点周辺では春季から夏季にかけてスカムの大規 模な発生が頻繁に確認されており,スカム発生の要因と して水温と泥温の熱容量の違いやメタンガス等の発生が 考えられる. スカム浮上に対する温度依存性を検討する ため、以下の条件で室内実験を行った.現地で採取し冷 蔵保存されたスカム(含水比:2000%, 強熱減量値:28.3%)を ビーカーに湿潤状態で100g入れ、恒温機を用いて温度を 一定に保った.水温とスカムの温度を経時的に測定し、 浮上の有無を検討した. 恒温機の設定温度は現地で測定 された泥温である 15℃ (5 月泥温), 20℃ (7 月泥温), 27℃ (9月泥温)とした.ビーカー内のスカムの温度変化を図5 に示す. 本実験では水温とスカムの温度変化に大きな違 いは確認されなかった. 27℃と 20℃に設定したケースの み泥の浮上が確認され、15℃に設定したケースにおいて は実験開始約32時間後に3mm 程度の膨脹変形が生じた が、浮上は起こらなかった.この結果から泥温度が泥の 浮上に大きく関係していることが確認された. これはガ スの発生量が泥温に依存しており、泥温が高くなるにつ れてガス発生量が増加するためだと考えられる.

4. 石炭灰造粒物撒布による臭気成分の発生抑制効果

海田湾における石炭灰造粒物を用いた底質改善事業の モニタリング結果などから石炭灰造粒物による硫化水素 抑制効果については確認済みである.海田底泥とは性状 が異なる福山底泥に対する石炭灰造粒物による臭気ガス の発生抑制効果を確認するため、以下の室内実験を行っ た.現地で不撹乱採取された試料に約高さ8cm程度石炭 灰造粒物を撒布し、約3週間後に上澄み液に含まれる臭 気成分 (NH₃, H₂S, (CH₂)₃S, CH₃SSCH₃, CH₃SH)を分 析した.その結果を図6に示す.検出されたどの項目も 造粒物の撒布により臭気成分抑制効果が確認された.現 地において硫化水素の発生を抑制することで青潮の抑制



図4 実験装置((a)浮上前,(b)膨脹後,(c)浮上後)

20

20



を期待できるだけでなく、スカムの発生抑制も期待する ことができる.

5. 石炭灰造粒物撒布範囲の選定

前節で確認された石炭灰造粒物による底質改善技術を, 限られた施工区域で最も効果的に現地に適用する撒布範 囲を選定するにおいて,最も未処理下水による有機汚濁 が顕著であり,スカム発生箇所である可能性が高いと考 えられる放水路延長線上が最も底質を改善する必要があ ると考えられる.しかし放水路延長線上の水深は現在約 2.0m 程度であり,避難港に指定されている福山内港は最 低でも 1.5m 以上の水深の確保(浅い場においては現状維 持)が必要とされている.最適な撒布場所と考えられる放



水路延長線上の水深が 1.5m 以下であり,石炭灰造粒物 の撒布による水深の減少が問題となるため,石炭灰造 粒物の撒布にともなうめり込み量と圧密量を含めた総 沈下量を求め,現状の水深を維持することが可能とな る撒布要領を決定する必要がある.

6. 造粒物撒布時の福山底泥のめり込み特性

福山内港の泥の堆積状態は非常に緩く、含水比は海 田底泥に比較して数倍以上高い 700%を超える非常に 軟弱なことが現地調査結果から確認されており、石炭 灰造粒物撒布時のめり込み量が大きくなることが予想さ れた.そこで海田湾と福山内港の堆積泥を敷き詰めた水 槽内で石炭灰造粒物を撒布する実験を行い、福山底泥の めり込み特性を検討した.

実験にはアクリル製水槽を用いた(横 350mm×奥行き 350mm×高さ 1300mm). 現地でエクマンバージ採取され た泥を敷き詰めた後、30psu に調整された塩水で満たし、 沈降圧密が落ち着いた約 10 日後に石炭灰造粒物を約 21cm 撒布した. 水面から堆積泥表面まで 1m 以上あるこ とから、石炭灰造粒物が泥面に衝突するまでに終端速度 に達し、現地での撒布状況を充分に再現している(井上, 海洋開発 2010). めり込み量は図8のように定義した. 定 期的に撒布後の表面高さをメジャーを用いて測定し、有 効厚さは側面から直接測定した. 図9は撒布直前の含水 比の鉛直分布を示す. 室内実験においても福山底泥の方 が海田底泥よりも高い含水比を保持していることがわか る. 図 10(a)は有効厚さ H'の時間変化を示す. 海田泥では 有効厚さは撒布後安定な高さを維持するのに対し、福山 泥では10日間で約1.4cmの有効厚さの減少があった.こ れは含水比が高いため撒布後もめり込みが発生したこと



	塑性限界W _P	液性限界 W_L	塑性指数I _p (W _L -W _p)
Fukuyama	65	148	83
Kaita	61	125	64



図11 施工予定区域の含水比の鉛直分布

によると考えられる. 10 日後のめり込み量は福山泥で 4.4cm,海田泥で6.8cm であり、含水比の高い福山泥の方が めり込み量が小さくなる結果となった. また 10 日間の圧 密量は海田で1.6cm,福山で3cm程度であり、福山泥の 方が圧密量が大きくなった.以上の結果から、福山泥は 海田泥に比較してめり込み量が小さくなる特性を持つ可 能性が示唆された.

7.液性指数を用いためり込み量推定手法の提案

6章の結果から造粒物撒布時の底泥内へのめり込み量 は含水比だけでなく,泥のコンシステンシーにも依存す ると考えられた. 各泥の流動特性を検討するために液性 塑性限界試験を行った. 表-1 に各底泥の液性塑性限界試 験結果を示す. 福山底泥は海田底泥に比較して塑性状態 を保つ含水比の幅が広いため,含水比が高くても破壊強 度が低下しないことから,同程度の含水比では,福山底 泥のめり込み量は海田に比較して小さくなることが予想 された. そこで現地の含水比の鉛直分布を液性指数(I_L)に 換算後,現地調査結果において最も含水比が高い図12(a) の St.8 表層の液性指数と各層の液性指数の差をとったも のを I_L'と定義して検討した. I_L'は小さければ泥の流動性 が高く、高ければ流動性が低いことを示し ており、造粒物撒布時の泥の抵抗力を表し ている. I_L'の鉛直分布を近似式で表し、 0.1cm ごとの各層の I_L'の累積値が図 12(c) に示してある. 図中には点線で海田湾での めり込み量の実測値を併せて示している. 図 12(c)の海田湾のめり込み量の実測値で ある 7cm の深さでの ΣI_L'は約 300 であり、 これは造粒物が泥層を通過する時に受け てきた抵抗の総和が 300 になる深さまでめ

り込むことを表している. 福山底泥の $\Sigma L' が 300$ になる 深さは約9cm~12cm 程度であることから,有効厚さを確保するためには最低でも施工厚さ 12cm 以上の石炭灰造 粒物を撒布する必要があることがわかった.

8. 石炭灰造粒物撒布にともなう圧密量の推定

石炭灰像粒物が海底に撒布されると石炭灰造粒物の自 重によって底泥の圧密が促進される. 撒布厚さの違いに よる圧密沈下量を推定するために3種類の圧密試験を行 った. エクマンバージ採取された福山堆積泥(W:270%, IL: 15%)を圧密試験カラム(内径 12cm,高さ 21cm)に入れ、荷 重をかけることで圧密させ、経時的に変位を測定した. 実験は、造粒物の予定施工高さ 30cm, 50cm, 70cm に相当 する荷重をかけ、両面排水条件ひずみが安定する約9日 間行った.図13(a)に9日後の各荷重とひずみの関係を示 す. 比較のため 6章で行った石炭灰造粒物の撒布実験の ひずみ量も図中に示した. 圧密試験結果のひずみが撒布 実験から求められたひずみよりも大きい値を示している が、圧密試験では試料作成時の乱れがあることや、石炭 灰造粒物と載荷板では泥面への力のかかり方が異なるこ とによると考えられる. そこで図 13(b)に示すように圧密 試験から求めた勾配と6章の撒布実験結果を利用して, 撒布実験における各撒布厚さに対する圧密量を推定した.

9. めり込み量と圧密量を含めた総沈下量の推定

めり込み量(図 12(c))と圧密量(図 13(b))をもとに各撒 布厚さにおける総沈下量を図 14 に示す.めり込み量は撒 布厚さに依存せず,また現地の堆積泥層厚は 2m と仮定し て圧密量を算出した.図 14 から 30cm 施工区域では造粒 物の撒布によって 10cm 程度水深が増加するが 50cm,70c m 施工区域ではそれぞれ 7.2cm,24cm 程度水深が低下す ると考えられ,石炭灰造粒物の撒布を行っても現状の水 深を維持できると考えられる.

10.おわりに

現地調査および室内実験から得られた結果と今後の展 望を以下に示す.

(1)福山底泥は海田底泥に比較して有機物含有量が高く, スカムは底泥よりもさらに高いことが確認された.また







(a) 荷重~ひずみ関係
(b) 散布実験からの予測
図13 撒布厚さとひずみの関係



図14 造粒物の撒布時の総沈下量と水深減少量

福山底泥やスカムは構成する粒子の粒径が大きいこと が確認された.スカムの浮上は泥温と密接に関係してい ることがわかった.

- (2)含水比だけでなく泥の流動特性を用いてめり込み量を 算出し, 圧密試験から求めた圧密量も含めた総沈下量 を推定した結果,予定最大施工高さである 70cm を撒布 しても水深の現状維持は可能であることがわかった. 福山内港での施工において有効厚さを 30cm 以上確保 するためには少なくとも厚さ 50cm の施工が必要だと 考えられる.
- (3)施工後のモニタリングから,石炭灰造粒物によるスカ ムや青潮,臭気の発生抑制効果を確認し,さらに広範 囲に施工区域を拡げていく予定である.

参考文献

1)井上省吾,日高和幸,木村道夫,日比野忠史,首藤啓:石炭灰 造粒物の海底撒布時の沈降・めり込み特性,海洋開発論文集, 第26巻,2010.