#### 研究成果報告書 科学研究費助成事業

6 月 1 3 日現在 今和 5 年

機関番号: 1 7 6 0 1
研究種目:基盤研究(C)(一般)
研究期間: 2018~2022
課題番号: 18K04348
研究課題名(和文)沿岸部軟弱粘土地盤地帯における深層混合処理地盤の長期耐久性の解明
—————————————————————————————————————
新元課題台(英文)burability of the cement-treated tray ground constructed in coastar area
研究代表者
末次 大輔(Suetsugu, Daisuke)
宮崎大学・工学部・教授
研究者番号:30423619
交付決定額(研究期間全体):(直接経費) 3,300,000円

研究成果の概要(和文):セメント処理土に塩分を含む地下水が流入し始めると透水性が低下する.さらに塩分が流入し続けると透水性は高くなっていく.この現象はカルシウム溶脱に伴い処理土中の間隙径が大きくなっていくことによるものである. セメント処理土からカルシウムが溶脱すると膨張性から圧縮性を示す状態へ徐々に変化し,セメント処理土のせ ん断強さは低下していく. せん断強さが急激に低下する残存カルシウム量が存在し, それは混合処理時のセメン ト添加量に依存する.

研究成果の学術的意義や社会的意義 海水と接触するセメントや石灰で混合処理された土は固化成分のカルシウムの溶脱が促進され劣化が進行する。 そのメカニズムはほぼ明らかにされてきたが、劣化の進行に伴う力学的特性の変化はほとんど明らかにされてい なかった。本研究では劣化の進行に伴う処理土の透水性と強度変形特性の変化を明らかにした。これらの成果は 固化処理工法で安定化された地盤の長期的な安定性の理解ならびに評価手法の開発に資する知見である。

研究成果の概要(英文): When saline groundwater begins to flow into cement-treated soil, its permeability decreases. As salt continues to flow into the treated soil, the permeability increases. This phenomenon is caused by the improved pore size of the treated soil as calcium leaches out. As calcium is leached from the treated soil, the soil gradually changes from expansive to compressible, and the shear strength of the treated soil decreases. A residual amount of calcium that are available on the treated decreases in characteristic extended for the treated soil decreases. that causes a rapid decrease in shear strength exists, which depends on the amount of cement added when mixing the soil.

研究分野: 地盤工学

キーワード: セメント処理土 透水性 強度 劣化 海水

科研費による研究は、研究者の自覚と責任において実施するものです。そのため、研究の実施や研究成果の公表等に ついては、国の要請等に基づくものではなく、その研究成果に関する見解や責任は、研究者個人に帰属します。

#### 1. 研究開始当初の背景

粘性土地盤中に石灰やセメントで柱体等の構造物造成して地盤を安定化させる技術は、1967 年以降様々な工法が開発され,適用事例も飛躍的に増加した.設計・施工法のマニュアルも発刊 されるなど、軟弱地盤対策の主要な技術の1 つとなっている.一方で、高度経済径長期に建設 されたコンクリート橋梁をはじめとした各種構造物等はメンテナンスの時期に差し掛かってお り、急ピッチで維持管理技術の研究開発、ならびに維持補修工事が全国的に行われている. 混合 処理地盤も古いものでは 40 年以上経過しており、これらの混合処理地盤も例外なく、健全度を 評価し, 不具合が生じれば適切な方法で維持していかなければならいない. 沿岸部に位置する低 平地の軟弱粘土地盤地帯では、石灰処理地盤の変質・変状に起因する感潮河川堤防からの漏水や 堤体内部でのクラック発生など,粘土地盤の圧密や盛土自体の圧縮沈下では説明できない変状 が徐々に表面化してきている.これらの現象は海水成分の浸透によるセメントおよび石灰によ る混合処理土の劣化に起因するもので、そのメカニズムは明らかにされつつある. 混合処理した 地盤上に構築された土構造物等の長期的な安定性はその地盤の耐力に大きく依存するが,劣化 が進行する混合処理地盤の長期的な耐力の低下、それに影響を及ぼす劣化処理土と周辺粘土の 力学的相互作用は未解明の部分が多い.

#### 2. 研究の目的

セメントならびに石灰処理土はカルシウムの溶脱に伴い徐々に軟弱化する.軟弱化の速さは 地下水中(海水中)のマグネシウム濃度に依存する.沿岸部の軟弱粘土地盤地帯で施工された既 設のセメント処理地盤の長期安定性の評価方法は確立されておらず,軟弱化による力学的不安 定化メカニズムの解明が必要である. 本研究では, セメント混合処理土と周辺地盤との相互作用 に着目することにより,処理土-粘土間の海水の浸透特性ならびに処理土-粘土間の軟弱化に伴う 力学的相互作用の変化を明らかにする.

#### 研究の方法

(1)劣化が進行する処理土の浸透特 性を調べる実験

本研究で使用した土は佐賀平野を 流下する感潮河川の河口域に堆積す る高含水比の粘性土 (p<sub>s</sub>=2.58g/cm<sup>3</sup>, m=150%, m=49.3%, L=101, 以下, 有 明粘土と称す) である. 使用した固化 材は高炉セメントB種(BB)である. セメント混合処理土の作製方法は次 のとおりである. 有明粘土の含水比 を 225% (液性限界 wLの 1.5 倍) に調

整してセメントを添加し十分に撹拌混合した. セメ ント添加量は 50kg/m<sup>3</sup>と 100kg/m<sup>3</sup>の 2 ケースである (以下, それぞれ BB50 および BB100 と称す). スラ リー状の試料を、気泡を除去しながら 100mm、高さ 200mm の型枠に流し込み,養生中の水分蒸発を防ぐ ため型枠上端部を高分子フィルムで覆った. その後 温度 20℃,湿度 30%の室内で 28 日間養生した.

本研究では、セメント処理土の劣化に伴う透水性 の変化を、図-1に示す三軸セルを用いた柔壁カラム 浸透試験機を用いて調べた.浸透試験では劣化促進 を図るために塩化マグネシウム (MgCl<sub>2</sub>) 水溶液を用 いた.MgCl<sub>2</sub>水溶液の濃度は有明海の海水中のマグネ シウム (Mg) 濃度を基準とした. Mg 濃度は BB50 では 0.12~1.20倍、BB100では1~20倍とする.実験中 は流量変化と水質変化を調べるため、一定時間ごと に流量の測定し浸出水を採取した、実験終了後、供 試体をその上部から所定の厚さにスライスカットして、蛍光X線分析装置を用いた元素分析と pH 試験を行った. 浸透実験を表-1 に示す.

表-1 浸透試験の条件

	BB50	BB100
供試体の高さ (cm)	5.0	3.0
動水勾配	11	18
平均水温 (℃)	17	21
Mg 濃度(Mg/Mg <sub>i</sub> )	0.12, 0.24, 0.60 , 1.20	1, 5, 10, 20
通水時間(day)	14	39
分析項目	pH, Ca (固) Mg (固)	pH, Ca(固液) Mg(固液)



図-1 柔壁カラム定水位透水試験

#### (2)劣化が進行する処理土の強度特性を調べる実験

劣化が進行するセメント処理土供試体の作製には,前項の浸透試験と同様に塩化マグネシウ ム (MgCl<sub>2</sub>) 水溶液をセメント処理土に浸透させて, カルシウム溶脱を促進させる方法を用いた. 図-1 に示す浸透試験装置を使用し,MgCl<sub>2</sub>水溶液をセメント処理土に定位水浸透させた.使用し

たセメント処理土は 28 日間養生した BB100 の 供試体(**þ**=100mm, H=30mm)である. MgCl<sub>2</sub>濃度 18.76 g/L の水溶液を、動水勾配を18として 定水位で浸透させた. なお, 今回の実験で用い た MgCl<sub>2</sub>水溶液の濃度は有明海の海水の MgCl<sub>2</sub> 濃度(0.938g/L)の 20 倍に相当する. カルシ ウム溶脱量ならびに水溶液の浸透量の経時変 化を図-2 に示す. MgCl<sub>2</sub>水溶液を浸透させると 供試体からカルシウムが溶脱しながら,浸透量 が徐々に増加し,図中に矢印で示すように浸透 量の急変点がいくつか観察される.浸透実験の 結果を基に, 今回の実験では, 透水性の急変点 を跨ぐように、MgC12水溶液の通水時間を設定 した. すなわち, 上記濃度の MgCl<sub>2</sub>水溶液を 15, 24, 32, 35, 45 および 60 日間通水した供試体 をせん断試験に供した.

劣化が進行する処理土の部分のせん断特性 を調べるために、せん断面を固定できる一面せ ん断試験を適用した.供試体を水平方向にせん 断したときのせん断抵抗値とせん断面上の残 存カルシウム濃度の関係を求めた.本実験で は、せん断中に供試体からの排水を完全に防ぐ ため、上箱および垂直応力載荷板のポーラスス トーンに、耐水サンドペーパーを貼り付けて不 透水にし、非圧密非排水条件でせん断を行っ

表-2 せん断試験に用いた供試体の条件

	初期含水比	間隙比	一軸圧縮強さ
	$W_i$ (%)	е	$q_u$ (kN/m <sup>2</sup> )
BB100	152.3	2.97	845.86
BB75	159.8	3.60	517.89
BB50	172.9	4.15	152.55
BB40	173.0	4.15	33.17
AC-77	96.0	2.53	47.54
AC-50	109.8	2.86	



た.前述の方法でカルシウムを溶脱させた供試体から,カッターリング等を用いて,高さ H=20mm, 直径 φ=60mm の一面せん断試験用の供試体を切り出した.垂直応力 50kN/m<sup>2</sup>を加え,定体積状態で 2.0mm/min の速度で急速にせん断した.せん断終了後,供試体上部から厚さ 5mm ごと(4分割) に水平にスライスカットして,それぞれを炉乾燥した後にカルシウム濃度および pH を測定した.

4. 研究成果

(1) 劣化が進行する処理土の浸透特性

図-3,4にBB50およびBB100における透水性 の変化およびCa累積溶出量と時間の関係を示 す.Mg濃度が高いほどCa累積溶出量は大きい. BB100-10,BB100-20はCa累積溶出量がおよそ 400g/m<sup>2</sup>を超えたとき透水性が大きく増加し始め た.一方,BB100-1,BB100-5は透水性の大きな増 加が見られなかった.実験終了時Ca累積溶出量 も400g/m<sup>2</sup>を超えていない.BB100は今回の実験 条件では,Ca累積溶出量がおよそ400g/m<sup>2</sup>を超え ると透水性が大きく増加する.図-5,6にBB50お よびBB100における透水性およびCa溶出フラッ クスの時間変化を示す.Mg濃度が高いほどCa溶 出フラックスは大きい.BB100-20を除いては時 間が経つにつれ増加傾向にある.

図-7,8にBB50とBB100の元素分析の結果を 示す. BB50 は Mg 濃度が高いほど大きく Ca が溶 出している. BB50-1.20 において深度 15mm まで 大きく Ca が減少しているが,その他のケースで は各深度約 10wt%以内の減少であった. BB100-1 は上部 10mm で Ca の溶出が見られた. pH は全体 的にやや減少している. BB100-5 は Ca の減少は 供試体上部でしか見られ、pH は供試体上部から 大きく減少している. BB100-10, BB100-20 の供 試体中の Ca がほとんど溶出し、なおかつ供試体 の全深度で Mg 濃度も高いことから全体的に劣化 がかなり進行した状態である. BB100-20 につい ては図-8 における元素分析の結果から、実験終 了時の Cawt%が, 母材の状態と同等になってい た. 21 日目から溶出フラックスの減少が見られ るのは、既に 21 目時点で供試体内の Ca のほと





んどが溶出していたためと考えられる.

以上の結果を踏まえると、劣化の進行に伴う 透水性の変化は、BB50、BB100-1 および BB100-5 の通水開始後 21 日までが遷移状態が支配的な状 態にあり透水性が減少したと考えられる.また BB100-1 および BB100-5 の 21 日目以降は供試体 上部は劣化状態となり透水性が増加したと考え られる.一方で、BB100-10、BB100-20 に透水性の 低下する段階が見られない.高い Mg 濃度の影響 により急速に劣化が進行するため遷移的な現象 が現れなくなるためであると考えられる.さら に、Mg 水溶液の濃度が高いときほど劣化の進行 が早まるため透水性が大幅に増加すると考えら れる.

(2) 劣化が進行する処理土の強度特性

カルシウムを溶脱させたセメント処理土の供 試体作製条件を表−2 に,一面せん断試験結果を 図-9に示す. なお, 図-9には再構成した有明粘 土の試験結果も併記している.健全なセメント 処理土の場合は、ピーク値が明瞭に表れせん断 の進行に伴い垂直応力が顕著に増加する傾向を 示す.カルシウムが溶脱されたセメント処理土 は、カルシウムの溶脱量の増加にともなって、 せ ん断抵抗や剛性が低下し、収縮性を示す状態に 変化していく.BB100-15やBB100-24では,せん 断抵抗がピーク値を示し顕著な膨張性を示す状 態であるが,BB100-32 ではせん断抵抗が単調に 増加し,膨張性を示すものの先の2つの供試体よ りも膨張性は小さい.カルシウム溶脱量がさらに 増えると,せん断抵抗ならびに膨張性はさらに低 下する傾向を示す.最終的には収縮性の挙動を示 す未処理の有明粘土(AC77 および AC50)の挙動 に漸近していくと考えられる. これらの結果よ り、MgCl<sub>2</sub>の浸透による生じるセメント水和物の 変質ならびに間隙構造の変化によるダイレイタ ンシー特性の変化がせん断抵抗の低下を引き起 こしていると考えられる.

MgCl<sub>2</sub>水溶液の通水時間が異なる各供試体にお いて,せん断試験終了後に測定した供試体中のカ ルシウム濃度,マグネシウム濃度および pH の深 度分布を図-10に示す.カルシウム濃度の分布は いずれの供試体においてもMgCl2水溶液の浸透方 向に増加する分布形状となった. そして、 通水時 間が長い供試体ほどカルシウム濃度の低下量は 大きい. 一方, マグネシウム濃度はいずれの供試 体においてもMgCl2水溶液の浸透方向に向かって 減少する分布となる. pH は浸透方向に向かって 増加する分布となる.カルシウムが溶脱した範囲 において、マグネシウム濃度が増加し pH が低下 していることが認められ,浸透時間が長いほどそ の程度が大きいことが確認できる.これらの結果 はセメント処理土の劣化のメカニズムと符合し, MgCl<sub>2</sub>水溶液の浸透によって劣化が進行していた ことが確認できる、一面せん断試験におけるせん 断面は供試体の中央 10mm 高さになる. カルシウ ム濃度の測定点はせん断面の上下 5mm の位置で ある. ここでは, せん断面 (高さ 10mm) のカルシ ウム濃度をそれらの平均値として以下の考察を 行う.せん断強さとせん断面のカルシウム濃度の 関係を図-11 に示す. カルシウム濃度の低下に伴 ってせん断強さが低下することが確認できる.カ ルシウム濃度が 34.2%まではせん断強さはやや



(BB100)

低下するものの大 きな変化は見られ ない.しかし、カル シウム濃度が 34.2%よりも小さ くなると、せん断 強さは急激に低下 した.20%程度まで カルシウム濃度が 低下するとせん断 強さの低下割合は 小さくなり,徐々

表-2 MgCl<sub>2</sub>水溶液の通水条件(劣化供試体作製条件)

供試体 No.	動水勾配	MgCl2濃度 (g/L)	通水時間 t(日)	供試体中央高さの Ca 濃度 (wt%)
BB100	-	-	-	41.7
BB100-15	18	18.67	15	37.7
BB100-24			24	34.2
BB100-32			32	29.1
BB100-35			35	22.1
BB100-45			45	18.1
BB100-60			60	12.4

に有明粘土のせん断強さに近づいていく傾向を示 す.また、カルシウム濃度が20%以下では、せん断強 さは健全状態の 1/4~1/5 程度まで低下することが わかる. セメント処理土の劣化メカニズムやセメン ト処理土中のカルシウムの存在形態に基づくと、今 回の実験条件下におけるせん断強さの低下は次のよ うに推察される. すなわち, カルシウム濃度 41.7% および 34.2%のときは,水酸化カルシウム等の固化 に寄与するセメント水和物以外の形態で存在してい るカルシウムが溶脱している段階であったため、せ ん断強さの変化が小さかったと考えられる. カルシ ウム濃度34.2から12.4%にかけてせん断強さが大き く低下する段階では、セメント水和物からのカルシ ウム溶脱が起こったために、溶脱量が多い供試体ほ どせん断強さが小さくなったと推察される.また, カルシウム濃度が 20%より小さい範囲においてせん 断強さの低下の割合が小さく傾向を示すのは、カル シウム溶脱に伴い生成される水酸化マグネシウムに よる粘土粒子の接着効果やそれに伴う骨格構造の変 化による影響が考えられる.健全状態でかつセメン ト添加量が少ない供試体のせん断強さとカルシウム が溶脱した供試体のそれを比較する.同じカルシウ ム濃度において両者を比較するとセメント添加量に かかわらず後者が大きい.劣化したセメント処理土 のせん断強さは残存するカルシウム濃度に 加えて、改良時のセメント添加量に依存す ると考えられる.この点についてはセメン 2.5 トと粘土の定量的反応メカニズムについて 5.0 (mm) の詳細な検討が必要であると考えられる. 7.5

以上,本研究では,セメント混合処理土と 周辺地盤との相互作用に着目して,処理土-粘土間の海水の浸透特性ならびに処理土-粘土間の軟弱化に伴う力学的相互作用の変 化について検討した.得られた知見をまと めると以下のようになる.

Height

10.0

12.5

15.0

17.5

セメント処理土に塩分を含む地下水が流 入すると遷移状態となったときに透水性が 低下する.さらに塩分が流入し続け劣化状態になる と透水性は高くなる. これは間隙の総量は変わらな いが,径の大きい間隙の割合が増えることによる.

セメント処理土からカルシウムが溶脱すると膨 張性から圧縮性を示す状態へ徐々に変化し、 セメン ト処理土のせん断強さは低下していく. せん断強さ が急激に低下する残存カルシウム量が存在し、それ は改良時のセメント添加量に依存すると考えられ る.







#### 5.主な発表論文等

〔雑誌論文〕 計2件(うち査読付論文 2件 / うち国際共著 0件 / うちオープンアクセス 0件)

1 . 著者名	4.巻
末次大輔,井上徹郎,原弘行	14
2.論文標題	5 . 発行年
カルシウム溶脱を受けたセメント処理粘土のせん断強度特性	2020年
3.雑誌名	6 . 最初と最後の頁
第14回地盤改良シンポジウム論文集	79-82
掲載論文のD0I(デジタルオブジェクト識別子)	査読の有無
なし	有
オープンアクセス	国際共著
オープンアクセスではない、又はオープンアクセスが困難	

	4. 巻
T.Inoue and D.Suetsugu	-
2	5.発行年
Effects of seawater infiltration on permeability of the cement treated soil	2019年
3. 雑誌名	6.最初と最後の頁
Proc. of Technical forum on mitigation of geo-disasters in Asia	-
掲載論文のD01(デジタルオブジェクト識別子)	査読の有無
なし。 なし	有
オープンアクセス	国際共著
オープンアクセスではない) $\nabla$ はオープンアクセスが困難	-

〔学会発表〕 計3件(うち招待講演 0件 / うち国際学会 0件) 1.発表者名

## 2.発表標題

海水に接触するセメント処理土のカルシウム溶出予測の検討

## 3 . 学会等名

第56回地盤工学研究発表会

4 . 発表年 2021年

1 . 発表者名 井上徹郎 , 末次大輔

#### 2.発表標題

塩水浸透劣化に伴うセメント処理土の強度特性の変化

## 3 . 学会等名

第55回地盤工学研究発表会

4.発表年 2020年

## 1.発表者名

井上徹郎,末次大輔

#### 2.発表標題

塩水浸透劣化に伴うセメント処理土の強度特性の変化

3.学会等名令和元年度土木学会西部支部研究発表会

# 4 . 発表年

2020年

## 〔図書〕 計0件

#### 〔産業財産権〕

〔その他〕

-

## 6.研究組織

	氏名 (ローマ字氏名) (研究者番号)	所属研究機関・部局・職 (機関番号)	備考
	日野 剛徳	佐賀大学・理工学部・教授	
研究分担者	(Hino Takenori)		
	(20295033)	(17201)	

## 7.科研費を使用して開催した国際研究集会

〔国際研究集会〕 計0件

## 8.本研究に関連して実施した国際共同研究の実施状況

共同研究相手国	
---------	--