改良柱体とジオグリッドの併用による荷重分担現象の解明

三井化学産資(株) 正会員 弘中 淳市 熊本大学大学院 学生会員 具 相仁 熊本大学工学部 正会員 大谷 順 平井 貴雄 三井化学産資(株) 正会員

1. はじめに

軟弱地盤上の道路盛土を建設する際、残留沈下低減を図るために、基礎 地盤を深層混合処理工法などにより全面的に低改良率で地盤改良が行われ ることがある。その際、深層混合処理工法の改良柱体と柱体間未改良部と の間で発生する不同沈下の抑制を目的に、図-1 及び図-2 に示すようなジオ テキスタイルを併用する工法が採用されている。本工法の設計概念は、軟 弱地盤に打設した改良柱体上にジオテキスタイルを敷設することにより、 未改良部に作用する盛土荷重を分散させ、改良柱体へ受持たせる(荷重分 担)というものである。このような研究は諸外国においても進められ、こ の効果は杭間地盤のアーチ効果とジオテキスタイルによる面状効果である との報告 1)もされている。これらの効果をより忠実に設計へ反映させるた めには、ジオテキスタイルを敷設した際の地盤内挙動を 3 次元的にモデル 化し、荷重分担率を定量的に評価することが重要であると考える。本報で は、最適設計条件の確立のための第一ステップとして、ジオテキスタイル の有無による模型地盤の強制沈下実験を実施し、実験後の地盤内状況を X 線 CT スキャナにて非破壊検査した結果について報告するものである。



図-1 ジオテキスタイルの併用

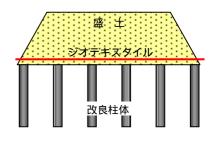
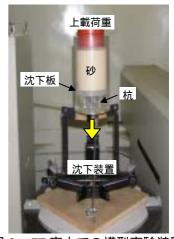


図-2 併用工法の概要

2.実験概要

本研究では、ジオテキスタイルの有無による杭頭地盤の挙動を可視化するこ とを目的に、X線CTスキャナ装置にて非破壊検査可能な装置を作成した。図-3 に CT 室内での模型実験装置の概要を示す。 内径 126mm、 高さ 200mm のアクリ ルモールド内に、改良柱体を想定して径15mmの杭を杭間45mmで4本固定し、 杭が貫通できるような穴をあけた底板を強制的に沈下させる沈下板装置を取り 付けた。この底板を強制的に沈下させることにより、盛土基礎地盤の沈下を想 定している。また、杭頭の盛土地盤を想定して沈下板上部に豊浦標準砂を高さ 100mm まで相対密度 80%に締固め、3.2kPa の上載荷重を作用させた。実験に用 いたジオテキスタイルは、図-4 に示すようなモールド形状にカットしたポリエ 図-3 CT 室内での模型実験装置 チレン製ジオグリッドで、目合いが縦横 2mm で剛性の小さい G-1 および縦横 9mm で剛性の大きい G-2 の 2 種類とした。実験方法としては、約 1mm/min の 速さで強制的に底板を 5mm 沈下させ、実験前後の地盤内状況を X線 CT 撮影し た。実験ケースは、CASE1 として杭頭に何も敷設しないケース、CASE2 として G-1 を杭頭より上 5mm の位置に敷設したケース、CASE3 として G-2 を CASE2 と同位置に敷設したケースの計3ケースである。



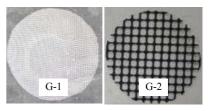


図-4 ジオグリッド

キーワード 改良柱体,ジオグリッド,荷重分担率,X線CTスキャナ 連絡先 〒346-0028 埼玉県久喜市河原井町9番地 TEL0480-28-2071 FAX0480-28-2072

3.実験結果および考察

図-5 に実験終了後の地盤内状況を鉛直方向に 2 分割した縦断面画像を示す。CT 画像は、密度と正の相関関係を もつ CT 値によるデジタル画像であり、ここでは、初期地盤に対する密度変化領域をより可視化しやすくするため に、CT 値によって色分けして表示している。CASE1 では沈下に伴い杭頭地盤にて密度変化が局所的に卓越する傾 向にあり、杭頭部にコーン状の高密度領域が形成される。その周辺を低密度領域が包み込むに形成し、2 本の杭間 地盤におけるそれぞれの発生角度は約 45 度である。CASE2 ではジオグリッドを敷設することによって、杭頭地盤 にて密度変化が卓越するというよりは水平方向に影響範囲を広げる。杭間地盤の低密度領域は約30度の角度で発生 し、沈下に伴って変形したジオグリッド近傍からその角度は約 60 度と変化する。CASE3 においても杭間地盤の低 密度領域は約30度の角度で発生するが、剛性の大きい G-2を使用しているため沈下後もジオグリッドはほとんど 変形せず、杭とジオグリッド間にて密度変化が卓越する。CASE1 および CASE2 におけるそれぞれの杭からの密度 変化領域は、ジオグリッド敷設高さより上側で一体化しているのに対し、CASE3 では杭とジオグリッド間で一体化 し、ジオグリッドより上側ではほとんど密度変化は見られない。既存の設計法 2)では、杭間の未改良部に作用する 盛土荷重を図-6 のようにモデル化し、その他の盛土荷重は杭体が負担すると考えて沈下の検討を行う。ここで、 CASE1 の杭間地盤における密度変化が起きていない領域だけを抽出した3次元画像を図-7に示す。この形状は、図 -6 のモデル化と非常に良く一致しており、未改良部に作用する盛土荷重に相当する領域であると考えられる。沈下 に伴う上載荷重の伝達が杭頭地盤の密度変化に起因すると考えれば、杭頭からの密度変化領域の発生角度が小さい ほど広範囲に杭が荷重を分担することとなる。従って、ある程度剛性を有するジオグリッドを敷設することにより、 荷重を面的に受け止め、杭へ伝達させる分担率を増加させると考えられる。

4. おわりに

ジオグリッドを敷設することにより密度変化領域が水平方向へ広がりを見せることから、杭が受持つ領域が増える傾向にあると考えられる。しかし、その効果はジオグリッドの剛性などの諸条件に起因する。今後は、荷重分担率を定量的に評価するとともに、杭間やジオグリッドの剛性などの検討を行う必要がある。

参考文献

- 1) Kempfert H.-G.:German recommendations for reinforced embankments on pile-similar elements, EuroGeo3,pp279 ~ 284, 2004.3
- 2) (財)土木研究センター:ジオテキスタイルを用いた補強土の設計・施工マニュアル,pp248~256,2000.2

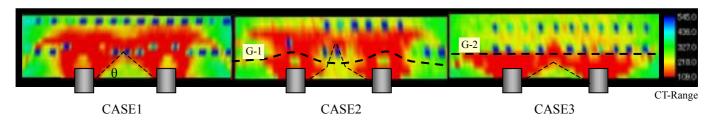


図-5 各ケースの縦断面画像

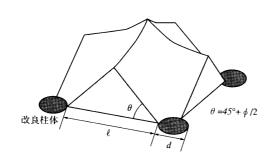


図-6 未改良部に作用する盛土荷重

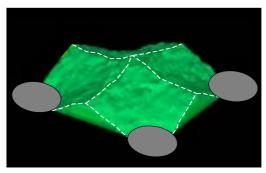


図-7 杭間地盤の3次元画像