大規模掘削における補助工法(ソイルバットレス)の適用について

西日本旅客鉄道㈱	正会員	○坂本	寛章
西日本旅客鉄道㈱	正会員	下野	一行

1. はじめに

大阪駅は、1日約1,500本の列車が発着し、80万人を超えるお 客様が利用されるJR西日本最大のターミナル駅である。また周 辺では、梅田北ヤードの再開発事業が進行している中、土地区画 整理事業が行われ、新しいまちづくりも着実に進められている。 このような状況の中、弊社では大阪駅新北ビル(地上28階、地下 3階)新築工事を平成18年8月から実施している。

その中で、新北ビルの地下躯体を構築するために大規模掘削 (延長 280m、横断幅最大 62m、深さ約 20m)を実施する。既設高 架橋が非常に近接した位置(最近接部で約 1.5m)に存在しており、 高架橋の変状防止のために土留変形を抑制する必要がある。当現 場では、土留変形を抑制するために地中連続壁を構築するが、そ の掘削側に補助工法(ソイルバットレス工法)を用いることとした。

本稿では、補助工法としてのソイルバットレス工法の実施にあたり、その安全性や変位抑制効果を定量的に把握する。

2. ソイルバットレス工法の概要

ソイルバットレス工法は、地中連続壁の土留変位を抑制し、ひいてはそ の背面にある既設の鉄道高架橋の沈下抑制を目的とする。図2のとおり地 中連続壁に対して垂直に配置することで、改良体のせん断抵抗により変形 を抑止する働きが期待される。最も一般的な設計法としては、ソイルバッ トレス改良体を剛体とみなし弾塑性法により行う方法がある。

このときの抵抗メカニズムは、**図3**のとおり、地盤改良体に生 じる回転抵抗と水平抵抗を水平地盤反力係数に換算している。

3. 解析手法

上記の方法による検討では、ソイルバットレス改良体の内部 応力状態が不明である。そこで本解析の目的として、土留弾塑 性法による解析の妥当性を確認し、ソイルバットレス改良体の 内部応力状態を考慮、把握することにより、ソイルバットレス 改良体が、土留の変形抑止にどのように寄与しているかを確認

することとした。なお、改良体の目標の一軸圧縮強度は 700kN/m としている。

解析は、3次元 FEM 解析により行うこととする。解析モデルは図4のとおりである。土留壁とソイルバット レスの要素のみを抽出している。摩擦と剥離を評価できる「インターフェース要素」を土留壁両面及びソイル バットレス全面に貼り付けた。また、ソイルバットレス改良体1箇所(幅4.5m)を取り出し、1スパン分で 検討することとした。

キーワード 大規模掘削,補助工法,ソイルバットレス 連絡先 〒531-0071 大阪市北区中津1-1-1中津センタービル 西日本旅客鉄道㈱ 大阪工事事務所 TEL06-6375-8471



図1:大阪駅断面図





図3:ソイルバットレス抵抗メカニズム

4. 解析結果

4.1 土留変形量

土留弾塑性法での解析結果と、3次元 FEM 解析 による土留変形の解析結果を比較した(図5)。図 のとおり、3次元 FEM における変形量は、最終の 7次掘削終了後で、弾塑性解析における変形量を 若干下回ったが、同様の変形モードとなった。

4.2 内部応力状態

図6にソイルバットレス改良体の、各掘削段階 における内部応力のコンターを示す。これより6 次掘削時点で、改良体左上隅部分で最大の309kN/ ㎡となり、全掘削段階でqu/2=350kN/㎡以下とな ることで、非線形領域に達しないことを確認した。









4.3 寄与分布

ソイルバットレス改良体の周面に生じている力について定 量的に把握するため、その分布をグラフに表現し、土留変形 抑止に対してどのように寄与しているかを確認する。具体的 には、ソイルバットレス改良体の各側面、前面の深さ毎に作 用する力の合力を求めた(図7)。ソイルバットレス前面に 働く抵抗は、改良体を背面側に動かそうとする向きに作用し、 支持地盤に根入れしている部分で大きくなる。また、側面の 摩擦抵抗は、支持地盤層では改良体を背面側に動かそうとす る向きに作用することも分かった。



図7:水平方向に発生する応力

5. まとめ

①ソイルバットレス改良体による土留の変形抑止効果を3次元 FEM 解析で評価することにより、改良体を剛体 とみなし弾塑性法で解析する方法の妥当性を確認できた。

②3次元 FEM 解析を実施した結果、ソイルバットレス改良体の内部応力については、初期掘削から最終掘削に 至るまで、非線形領域に入らないことを確認できた。

③3次元 FEM 解析を実施した結果、ソイルバットレスの改良体としての抵抗メカニズムが把握できた。

参考文献

・佐藤他:バットレス型地盤改良工法による山留め壁の変位抑止効果(その2)、第22回地盤工学研究発表会、pp1763~1764、1997