パイプルーフ施工伴う地盤挙動の計測と解析

尼崎築港株式会社	正会員	○岡部	安治
千葉工業大学	学生員	宇井	仁将
千葉工業大学	正会員	小宮	一仁

## <u>1.はじめに</u>

パイプルーフ工法とは,鉄道・道路等の非開削工法として,従来山岳トンネルの掘削工事に多く用いられて きた.トンネル掘削に先立って掘削断面の周囲に鋼製のパイプを複数本挿入し,地盤を補強することによって, トンネル掘削時の地盤の崩壊や変状を防止するために考案された工法である<sup>1)</sup>.しかし,パイプルーフ工法の 施工に伴う地盤挙動は明らかにされていない.同工法の合理的な設計を行うためには,施工時の地盤挙動を予 測することが必要である.

ここでは軟弱地盤で実施されたパイプルーフ施工時の地盤変位計測結果と,パイプルーフ工法の施工過程を モデル化した3次元有限要素法シミュレーション結果について報告する.

#### 2.工事概要

対象工事は既設路線をアンダーパスする ためにパイプルーフ工法を採用したトンネ ル工事である.図-1の断面に全長 39.00mの パイプルーフが継手を介して,幅 15.97m, 高さ 7.47mの門型に挿入される.

図-1 に示すように、現場の土質は沖積砂 質土層と沖積砂質粘性土と沖積粘土から構 成されており、いずれもN値0~10であっ た.

現場では鉛直パイプ No1~8, 24~31 の合計 16本のパイプ挿入時に地盤変位が測定さ



## 図-1 構造体と土質の横断面

れた.計測はパイプの発進側から 10m,鉛直パイプ挿入場所から左右 1mの位置で,水平方向,鉛直方向,沈下方向の地盤変位を深度 0m~18mの 2m 間隔で行われた.

#### <u>3.解析概要</u>

本研究では、小宮<sup>2)</sup>が開発したシールド工 法の施工過程を連続的にシミュレーション可 能な3次元有限要素法プログラムを用いて、 パイプルーフの推進過程を解析した.工事と 同じパイプ推進力を外力として解析を行った.

解析ではジョイント要素以外をすべて等方 弾性体とした.解析に用いたメッシュを図-2 に,解析パラメータを表-1に示す.地盤の密 度は現場の土を採取し,土質実験により求め



キーワード パイプルーフ工法,有限要素法,変位

連絡先 〒275-8588 千葉県習志野市津田沼2丁目17番1号 千葉工業大学 TEL047(478)0449 FAX047(478)0474

た地盤の,弾性係数とポアソン比は,トンネル 標準指方書<sup>3)</sup>内のN値換算表などを用い換算し た.また掘削要素とは,掘削機の切羽部分の掘 削による,地盤の撹乱領域を想定したものであ る.またジョイント要素には,Goodman タイプ を用いた.

地盤改良層とはパイプ挿入に先立ってパイプ ルーフ施工範囲に薬液注入を行った範囲である. 工事と同じ順序でパイプ挿入する解析を行い, 解析結果と計測結果を比較した.

### <u>4.解析結果</u>

8番と24番のパイプ推進時の解析結果と, 深度4m地点の計測値との比較を図-3に示す. 実線が解析結果で点線が計測値である.ここ ではパイプ推進方向をx軸正方向とし,図-1 に示す水平方向をy軸方向,鉛直隆起方向を z軸正方向とした.

計測値では全体として x 方向の変位は正方 向すなわち地盤を押す方向, y 方向は負方向 すなわち地盤が引き込まれる方向, z 方向は沈 下の変位が得られた.一方解析値も同じ傾向 が得られた.

図-4 は深度 18m の解析値と計測値の比較で ある,深度 18m でも沈下が計測されたが,解 析ではわずかな隆起が得られた.

以上より解析値と計測値を比べると3方向に おける変位傾向に多くの類似点が見られる結果 が得られた.他のパイプ挿入時ならびに各計測点 においても実測データと類似した解析結果を得 られた.

したがって、この手法による解析によって、パ イプ挿入時における周辺地盤挙動の予測が可能 であるということが言える.

	密度(g/cm <sup>3</sup> )	弾性係数E(kN/ ㎡)	ポアソン比
表土	1.869	$1.00 \times 10^{3}$	0.333
地盤改良層	1.869	$1.40 \times 10^{3}$	0.400
沖積砂質土	1.869	$5.54 \times 10^{2}$	0.400
沖積第一砂質·粘土	1.869	6.91 × 10 <sup>2</sup>	0.425
沖積粘土	1.869	$4.60 \times 10^{2}$	0.450
掘削要素	密度 (g/cm <sup>3</sup> )	弾性係数E (kN/㎡)	ポアソン比
	1.786	5.60E+03	0.330
ジョイント要素	X方向剛性(kN)	Y方向剛性(kN)	Z方向剛性(kN)
	2.00E+02	2.00E+02	2.00E+02

表-1 入力パラメータ



図-4 計測深度 18m の変位量

# 参考文献

- 1) 大川孝,横山治郎,石原久,小島亘:トンネル補助工法としてのパイプルーフ効果の計測と考察,土木 学会論文集,第355号, VI-2,1985年3月
- 2) Komiya, et.al.: Soils and Foundations, Vol.39, No.4, 地盤工学会, p.37~52, 1999
- 3) 土木学会:トンネル標準示方書[開削工法編]・同解説, 266,付表 2.8 地盤諸定数