圧密地盤におけるシールド掘削解析の感度分析

(公財)鉄道総合技術研究所 正会員 〇木股 浩孝,仲山 貴司,津野 究,焼田 直司

1. はじめに

シールド掘削時の周辺地盤の変位量を求める場合, 応力解放法による二次元弾性FEMが迅速に解を得 られる有効な手法として用いられてきた1).しかし、 このような手法は砂質土で比較的短期間に変位が収 束する場合を想定したものであり,粘性土の場合に は精緻にシールド掘削を解く手法は広く知られてい るものの²⁾,迅速に解を得られる簡便な手法が一般 的でないのが現状である.

そこで、著者らは応力解放法の概念に基づく土水 連成解析による簡便な手法について検討してきた³⁾. 今回は、この手法を用いて粘性土層の透水係数、応 力解放率をパラメータした感度分析を行ったので報 告する.

2. 圧密地盤における解放法

本研究では、圧密地盤における解放法を図-1のよ うに仮定した.通常の応力解放法であればトンネル 外周要素を内向きに引っ張ることができるが,土水連

成解析では過剰間隙水圧分布を得る必要があるため,まず,初期応力解析で自重を作用させた状態で過剰間隙 水圧を消散させる.次に、周辺地盤が主働的にトンネル側に変位するようトンネル内に解放率に応じたバネを 設置する. 解放率は内空変位量の解放量に基

弹性係数

単位体積重量

ポアソン比

透水係数

 ∇

づき 100%解放した場合と解放しない場合(0% 解放)の比率で定めるものとした.なお、この 方法では切羽の土水圧による過剰間隙水圧の 増加は考慮していない.

3. 感度分析

地盤およびライニングの物性値を表-1に,

解析モデルおよび境界条件を図-2 に示す. ライニングの寸法は外径 6900mm, 厚さ 480mm, 土被りは 15m で粘 性土層は地表から 31m までとした.ライニング,地盤ともに 8 節点平面ひずみ要素でモデル化している.モデ ル上面のみを非排水境界、その他は排水状態とした. 自重を作用させた後は 2000 年間過剰間隙水圧を消散さ せ,掘削からライニング設置までは0.125日とした.

解析結果の一例として、地盤の透水係数が 1.0×10⁻⁶m/sec,解放率 100%のときの掘削時の過剰間隙水圧の コンターを図-3に示す.トンネル側方には正の過剰間隙水圧,トンネル上下には負の過剰間隙水圧が生じて

キーワード シールドトンネル,数値解析,圧密

連絡先 〒185-8540 東京都国分寺市光町 2-8-38 (公財)鉄道総合技術研究所 構造物技術研究部 トンネル TEL 042-573-7266



基盤層

40000kN/m²

18kN/m³

0.43

 $1.0 \times 10^{-8} (m/s)$

批 般

粘性十層

3000kN/m²

18kN/m³

0.35

 $1.0 \times 10^{-6} \, (m/s)$

 $1.0 \times 10^{-7} \, (\text{m/s})$ $1.0 \times 10^{-8} (m/s)$

, 	
-	掘削解析
地盤要素の削除 バネの配置	100%解放した場合の初期変
	位量δ ₁₀₀ を計算
AL THE	
AN E M	設定した解放率αの初期変
	$ Ш 重 0_{\alpha} = \alpha \times 0_{100} $ となる
	ハイをトノイル2ト同位直に 設置して トンネル内部の
₹ ,	地盤要素を削除
7	佐工後留近
ライニング要素の追加、バネの削除	フィーング安素を追加しく

初期応力解析

過剰間隙水圧が消散するま

自重を作用

で計算

晏索を追加し トンネル外周位置に設置 したバネを削除

過剰間隙水圧が消散するま

ライニング

 $39 \times 10^6 \mathrm{kN/m^2}$

 25kN/m^3

0.17

いることがわかる.

また,地盤の透水係数が1.0×10⁻⁶m/secのときの解放 率と内空変位の経時変化の関係を図-4に示す.解放率が 小さいほど,トンネルに作用する土圧が大きくなるため 初期の内空変位量が大きくなるが,掘削時に生じる過剰 間隙水圧が小さく,後続変位量は小さくなる.

4. 透水係数および解放率の影響

図-5には透水係数ごとにトンネル内空変位(鉛直変位) の増加量が0.01mm/月以下となる時点を示した.透水係数が 10⁻⁶m/sec であれば解放率の差違による影響は小さく、5カ 月程度で増加は収束する.透水係数が小さくなるにつれて 収束に要する期間は長くなり,透水係数10⁻⁸m/sec,解放率 100%のケースでは約7年間を要する.

本解析は透水係数のみをパラメータとしたため,図-6 に 示すように初期変位量に対する収束後の変位量の増分は 各々の解放率でほぼ等しいが,解放率が大きいほど増分は 大きくなる.したがって,透水係数が小さく,解放率が大き いほど,内空変位の増分と収束に要する時間が大きくなり, 収束の判定が難しくなることが伺える.

5. まとめ

本研究では、これまで検討してきた圧密地盤の解放法を用 いたパラメータスタディを行い、透水係数および解放率が内 空変位の収束時期や変位量に及ぼす影響を把握した.一般に トンネル工事の事後計測は砂質地盤のように短期間で変位 が収束する場合には1カ月程度、粘性土のように変位の収束 に長期間を要する場合には3カ月程度など、区切りを設けて 計測データの考察が行われるが、本研究の解析方法が、この ような期間の設定を行う際の一助となれば幸いと考える.

参考文献

- 1) (公財)鉄道総合技術研究所:都市部鉄道構造物の近接施 工対策マニュアル, H19.
- 赤木寛一,小宮一仁:有限要素法によるシールド工事の施 工過程を考慮した地盤挙動解析,土木学会論文集,vol.481, Ⅲ-25, pp.59-68, 1993.
- 3) 焼田真司,仲山貴司,小西真治,赤木 寛一:シールドトン ネルのひび割れ進展過程に関する一考察,土木学会論文集 F1(トンネル工学)特集号,vol.67, No.3, pp.109-116, 2010.



図-2 解析モデルおよび境界条件(施工後)

