シールド転回大断面交差部の設計(その1)

―京都市道高速道路1号線 稲荷山エ区トンネル―

阪神高速道路公団 正会員 西岡敬治 〇石原 洋 鹿島・大成JV 正会員 福田博之 大杉泰文

鹿島 土木設計本部 正会員 青柳隆浩

1. はじめに

京都市道高速道路1号線 の (仮称) 稲荷山工区トン ネルは、東行き、西行き各 2車線の双設トンネルであ り、全長 2.5 km のうち、山 科側坑口から約 1.45 km を NATMトンネル、都市部 となる伏見側の約 1.05 km が、開削トンネルとシール

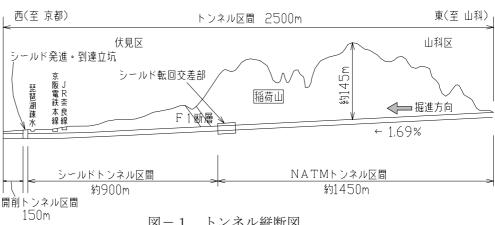


図-1トンネル縦断図

ドトンネルで計画している。伏見側西行き立坑から発進したシールドマシンは、転回用連絡坑でUターンし、 東行きトンネルから再掘進する計画としている。このNATMトンネル区間に構築されるシールド転回用連 絡坑は、近接した本坑トンネルと大断面交差部を形成し、複雑な3次元応力状態を形成すると考えている。 本報では、大断面交差部の施工概要および設計方針について述べることとする。

2. シールド転回交差部の施工概要

2. 1 工事概要

稲荷山工区トンネルの掘削対象となる地質は、主として 頁岩、混在岩、砂岩、チャートからなり、部分的にひん岩 が貫入しており、全体的に軟岩~中硬岩の地山である。な お、造山運動に伴う多数の破砕された断層群を挟んでおり、 そのうち最も大きな断層が南側に位置するF1断層(稲荷 山断層)で、粘土状あるいは粘土混じり礫状を呈する。

さて、シールド転回交差部の設置は、西行き伏見側トン ネルで用いたシールドマシンを、NATMトンネル区間で Uターンさせ、東行きシールドトンネルから再掘進させる ために計画された。図-1にトンネル縦断を示すが、図中、 斜線部が、シールドマシン転回交差部であり、稲荷山断層 (F1)を避けたNATMトンネル側に設定している(山 科側坑口からTD 1350 mが始点)。

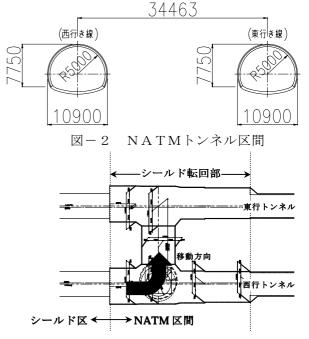


図-3 シールドマシン転回部

図-2にNATMトンネル区間の代表断面(内空幅10m)を、図-3にシールドマシン転回部の平面形状 図を示す。交差部断面形状は、シールドマシン径約 11 m、マシン長約 11 m の円筒殻を回転させるための空 間として、マシンの引出し、移動、Uターン方式の検討結果をうけて、必要最小空間として決定した。

キーワード: NATM、大断面交差部、軟岩、破砕帯、シールドトンネル

連 絡 先:〒607-8211 京都市山科区観修寺東栗栖野町10 Tel(075)502-4601 FAX(075)502-4604

図-4にシールド転回交差部の鳥瞰図を示す。連絡坑 センターで土被り高さは約50mで、都市部に向け土被り が減少していく区間にあたる。図-5に最大断面となる 交差部センター断面を示す。掘削幅約 17.0 m、全掘削高 さ 16 m となる掘削断面積 240 m2の馬蹄形大断面空洞で あり、本坑非常駐車帯断面から、交差部にむけて断面拡 幅、盤下げをし、連絡坑センターで図-5の断面を構築 する。

2. 2 施工フロー

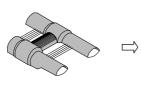
この転回交差部の設計検討を実施するにあたり、掘削方法 を検討し、その施工フローに基づいた解析を実施した。図ー (1) **STEP1**; 東西本坑ト 6に施工ステップを示す。 ンネルを非常駐車帯断面から拡幅しながら、上半盤のみ転回 交差部の終点となる位置まで掘削する。 (2) **STEP2**: 東西本坑トンネル上半盤から、連絡坑掘削のための準備工と して、先受け工となる長尺鋼管によるアンブレラを構築する。 また、本坑トンネル間の掘削時の緩みを抑制するため東西ト

(3)

STEP3;連絡坑の長尺鋼管アン ブレラ構築後、西行きトンネル本坑 から片押しで連絡坑を貫通し、上半 部のH型交差部を構築 (4) STE P4;本坑部を順次盤下げし、盤下 げした本坑側面に緊結アンカーを打 設した後、連絡坑側も盤下げする。 (5) STEP5;同様の手順で下半べ

ンネル間緊結アンカーを施工





本坑下半ベンチ掘削(1段)

施工ステップ

長尺鋼管

緊結アンカー

3. シールド転回交差部の設計方針

面交差部を構築する。

ンチを3段で掘り下げ、H型の大断

図-7に設計フローを示す。地表面が傾斜した土 被りの変化する位置に設けられた大断面交差部の 支保構造を決定にするにあたり、本坑あるいは連絡 坑の掘削に伴う3次元的な応力・変形の集中を把握 するために、3次元FEM掘削解析を適用した。こ の解析結果を用いて、周辺地山と支保構造との応力 状態を確認するために2次元FEM掘削解析、また FEM支保構造となる交差部近傍では、3次元シェ ル構造モデルを用い、外荷重をモデルに作用させて、 両解析を包絡できるような支保構造を検討した。引 き続き、詳細設計として、2次覆工や先受け補助工 法の仕様も決定している。

以下、(その2)で設計検討内容の詳細を述べることとする。



図-4転回交差部鳥瞰図

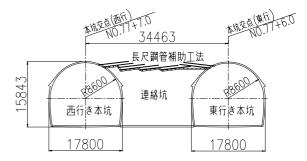
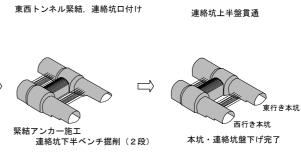


図-5 交差部センター断面図

連絡坑



3次元掘削解析(線形弾性) 素掘りモデル (支保工なし) ② 対称モデル (本坑+横坑まで) ③ 解析ステップ (上半+下半) -様地盤 (4) 詳細施工計画 ゆるみ荷重の設定 連絡坑掘削による (F。から周辺ゆるみ域の推定) 増分応力の算出 2次元線形 FEM 掘削解析 詳細設計 (支保付解析) 3次元シェル解析 2次元非線形 FEM 掘削解析 END(線形弾性) 詳細な3次元FEM 3次元弾性掘削解析 解析結果との比較 支保エモデル化 鋼製支保工 O.K 吹付けコンクリート END

図-7設計フロー