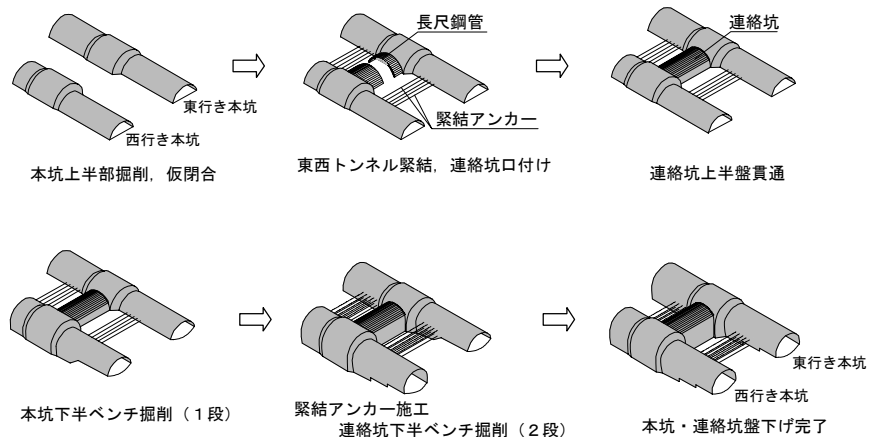


図－４にシールド転回交差部の鳥瞰図を示す。連絡坑センターで土被り高さは約 50 m で、都市部に向け土被りが減少していく区間にあたる。図－５に最大断面となる交差部センター断面を示す。掘削幅約 17.0 m、全掘削高さ 16 m となる掘削断面積 240 m² の馬蹄形大断面空洞であり、本坑非常駐車帯断面から、交差部にむけて断面拡幅、盤下げをし、連絡坑センターで図－５の断面を構築する。

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－６に施工ステップを示す。(1) **STEP 1**；東西本坑ト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) **STEP 2**；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ンネル間緊結アンカーを施工 (3) **STEP 3**；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) **STEP 4**；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) **STEP 5**；同様の手順で下半ベンチを 3 段で掘り下げ、H 型の大断面交差部を構築する。

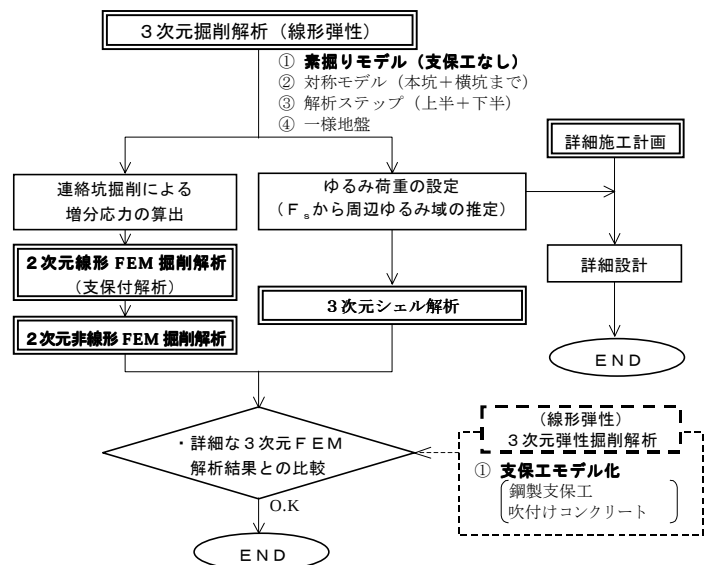


図－６ 施工ステップ

3. シールド転回交差部の設計方針

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にする。



図－７ 設計フロー