東京外環大泉JCT立坑工事 ーその3 門型クレーン基礎ー

清水建設株式会社 正会員 〇上仲 亮 東日本高速道路株式会社 塚田 裕史 清水建設株式会社 正会員 藤井 誠司 東日本高速道路株式会社 佐々木 博昭 清水建設株式会社 正会員 前田 俊宏

1. はじめに

本稿は、前報¹⁾に引続き、東京外かく環状道路 本線トンネル(南行)大泉南工事を対象とし、200t 門型クレーンおよび、初期掘進後に設置する防音ハウスを支持する仮設 RC 構造物である門型クレーン基礎(南行側)の設計について報告する。門型クレーン基礎の平面図を図-1、側面図を図-2 に示す。施工範囲は発進防護部、立坑部・開削部、既設 U 型擁壁部の3つに大別され、基礎の全長は147mに及ぶ。以下の文章に、その設計条件と構造形式について述べる。

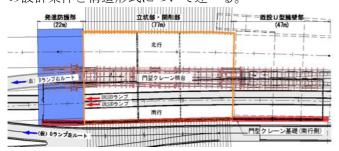
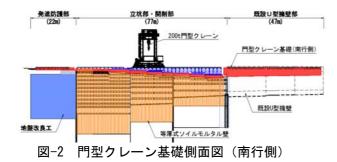


図-1 門型クレーン基礎平面図(南行側)



2. 設計条件

2.1 設計荷重

設計荷重条件を表-1 に示す。門型クレーン基礎に作用する荷重は、防音ハウス設置時より 200t 門型クレーン走行時が支配的であるため、設計荷重として 200t 門型クレーン走行時の最大輪荷重を採用した。

表-1 設計荷重条件

	発進防護部	立坑部 • 開削部	既設 U 型 擁壁部
吊荷(t)	200	200	100
衝擊力	考慮する	考慮する	考慮する

2.2 制約条件

基礎形式の選定にあたる制約条件としては、供用ランプ近接による施工範囲の制限と、水平な基礎の天端高さに対する施工基面のばらつき等が挙げられる。とりわけ、供用ランプ近接という制約条件に対しては、工事稼働中にわたり当該構造物の安定性を確保することが求められ、周辺の近接構造物へ与える影響についても検討を行う必要がある。

3. 構造形式

3.1 発進防護部

構造概要図を図-3 に示す。施工位置はシールドトンネルの発進防護部にあたり、高圧噴射攪拌工法による地盤改良工上に基礎を構築する。施工延長は約 22m、構造形式は直接基礎の RC 構造物である(図-4)。基礎は近接ランプとの兼ね合いから 2.5m の一定幅とし、作用する地盤反力に対して、十分な支持力があることを確認した。

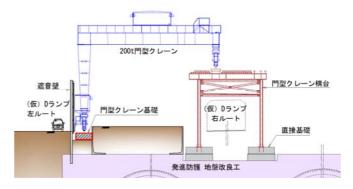


図-3 発進防護部 構造図

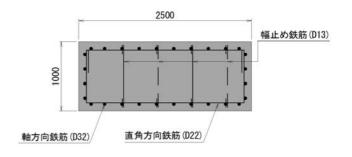


図-4 発進防護部 配筋図

キーワード:外かく環状道路、門型クレーン、仮設RC構造物

連絡先:〒104-8370 東京都中央区京橋二丁目16-1 清水建設株式会社土木技術本部 TEL:03-3561-3877

3.2 立坑部・開削部

構造概要図を図-5に示す。施工延長は約77mに及び、施工位置はシールドマシンの発進立坑にあたる。近接ランプとの離隔が十分に確保できないことから、立坑の土留め壁芯材頭部にコーピングコンクリートを施工し、その上に鋼材で架台を組む形式とした。この際、門型クレーン荷重による付加断面力を考慮して土留め壁芯材の構造計算を行い、問題がないことを確認した。コーピングコンクリートはRC構造物であり、ディープビームとしてせん断力、ねじりモーメントに対して十分な耐力を有するよう設計した。また、土留め壁芯材には、コンクリートとの付着をはかるためスタッドジベル (φ22) を芯材1本あたり8本配置した(図-6)。

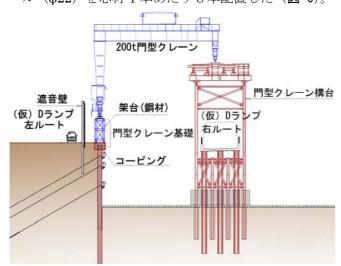


図-5 立坑部·開削部 構造図

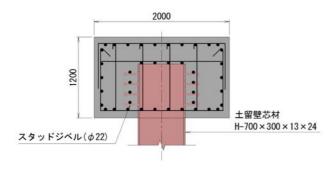


図-6 コーピングコンクリート 配筋図

3.3 既設U型擁壁部

既設 U 型擁壁部は、延長約 47m である。荷重作用位置は、DH ランプ U 型擁壁と既設 U 型擁壁の間にあたり、擁壁天端付近まで埋戻しが行われていた。構造形式の選定にあたり、直接基礎形式では支持力が不明確であり、杭基礎形式では擁壁との干渉が懸念された。そこで、埋戻し土の掘削により既設 U 型擁壁への作用土圧を低減し、門型クレーン荷重を直接受け持つ一体構造とした(図-7)。

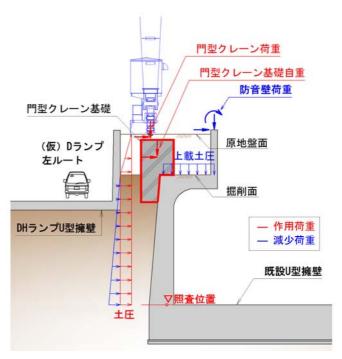


図-7 既設 U 型擁壁部の作用荷重

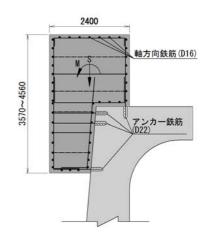


図-8 既設 U 型擁壁部 配筋図

の影響検討として、擁壁根元の RC 断面照査、基礎底面 の浮力、地耐力に関する照査を行い、問題がないこと を確認した。

4. まとめ

H29年4月現在、門型クレーン基礎は施工中にある。 今後は工事中における当該構造物や土留壁、既設構造 物の影響を把握するための計測方法について検討を行 う予定である。

参考文献

1) 小串ほか: 東京外環大泉JCT立坑工事 -その1 工事概要-, 第72回土木学会年次講習会(投稿中), 2017