解其由的果物

橋梁基礎杭を 非破壊探査システム(オーリス)で調査し トラブルを回避

河本 靖浩



1 はじめに

推進工事は、設計段階、施工前に十 分な調査や計画を行っていても、必ず と言っていいほど、予想外の状況に遭 遇するといっても過言ではない。例え

発進立坑河川、及び橋梁横通

図一1 平面図

ば、急激な土質条件の変化や転石、コンクリート片、地下埋設物、地下構造物、基礎杭等の地中残存構造物や残置土留材、流木等に遭遇し、推進不能に陥ることがある。

これらが工事の大きな障害になる事例が増えており、その際周辺の現場条件などから、この障害物を撤去するための立坑設置が困難な場合も多く、事業の実施が遅れる状況も発生している。

このため、設計段階で障害物の調査 を行うことは、極めて重要である。

本稿では、設計段階で、橋台基礎杭 の調査を行った事例を紹介する。

2 現場概要

計画路線は、車道幅員約8.75m、両側に幅員3.0mの歩道がある市道であるが、途中幅約7.5mの河川および橋梁を推進工法で横過する現場である。現場概要を以下に列挙する(図-1、2)。

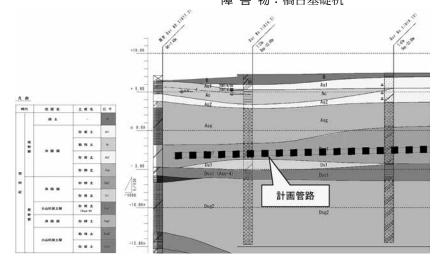
管 種:推進工法用レジンコンク リート管

管 径: φ600mm

延 長:L=225.5m(1スパン)

土 被 り:9.74~9.69mエ 法:泥濃式推進工法土 質:洪積砂礫層

障 害 物:橋台基礎杭



図一2 想定地質縦断図

3 事前調査

3.1 現地踏査および机上調査

障害物となる水路および橋梁を現地 踏査したところ、河川幅約7.5mブロッ ク護岸の台形形状水路であるが、市道 横断部は、橋梁形式で上部工は鋼製床 版、下部工は重力式橋台であるのを確 認した(**写真-1、2**)。

この橋梁は、昭和40年代に架橋されたことは、既存資料調査にて上部工設計図で確認できたが、下部工の設計資料については、既存資料が確認できなかった。

また、近傍土質ボーリング資料より、 当該地層は、N値 $12 \sim 20$ 程度の沖積 砂礫層がGL-8.5m程度まで堆積して いるため、直接基礎であることは想定 しがたく、杭形式の基礎であることが 想定された。

この場合、下水道管埋設予定深度が 約GL-9.7mであるが、掘進時に杭基礎 に遭遇し、掘進不能となる恐れがある。



写真-1 橋梁下部



写真-2 橋梁上部

一方、杭を避けた場合、自然流下の 特性上縦断を下げることはできないの で、平面的に回避する対策をとれば、 用地買収の必要が生じる。

さらに、不測の事態に備え、推進管 坑内に作業員が入れる呼び径800に 管径アップを行えば、工事費の大幅な アップとなる恐れもある。

したがって、杭基礎の長さおよび配置を事前に確認する必要が生じた。

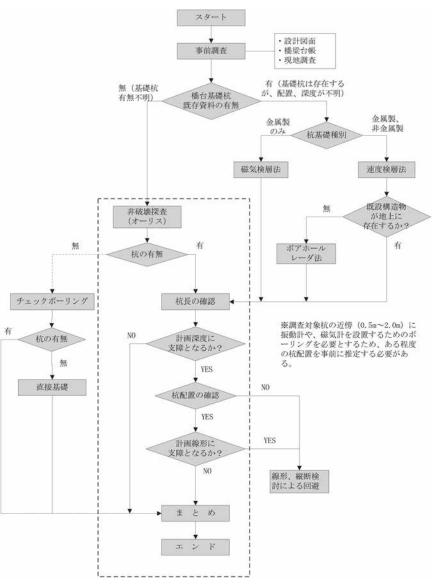
3.2 調査方法の選定

橋梁基礎杭調査を行うにあたり、現 存する資料からは、基礎杭の有無、配 置、杭長が不明であった。このため、 闇雲に調査を行うことは、時間とコストの浪費となるので、限られた情報に 応じた適切な調査方法を選定する必要 がある($\mathbf{図}-3$)。

基礎杭調査は、既存資料で基礎杭の 存在有無により大別される。

(1) 杭基礎の存在が明らかな場合

既存資料で杭基礎があるのは明らかであるが、杭長および杭配置が不明な場合は①磁気検層法②速度検層法③ボアホールレーダ法等がある。



図ー3 調査方法選定フロー