

4. 鋼管矢板基礎の施工法選定

鋼管矢板基礎の施工時には、供用中の橋桁により最も厳しい箇所では約 4.6m の空頭制限を受ける。また、近接する国道は部分的な車線規制に限定される。そこで、①空頭制限として 2.2m まで施工が可能、②狭小ヤードでの施工が可能、③先端の支持力確認が可能等の利点を有する『**自走式鋼管圧入工法(GAP 工法)**』を採用することにした。空頭制限下での GAP 工法作業概要図を図-3 に示す。

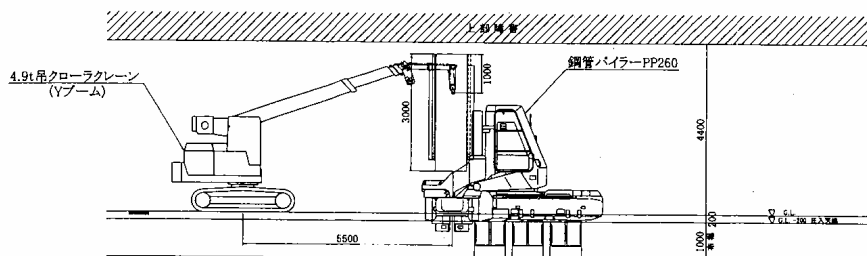


図-3 GAP 工法作業概要

本橋の鋼管矢板基礎の支持層を N 値 >50 、層厚 6 m 以上の洪積砂れき層(Dg)に定め、先端処理法として「**コンクリート打設方式**」を採用した（設計上の先端極限支持力度： $q=5,000\text{kN/m}^2$ ）。

5. 試験杭による支持力の確認

本工法はウォータージェットを併用した圧入工法であり先端地盤の乱れが懸念されることから、鋼管打設後に載荷試験を実施し実先端極限支持力度を確認した。その結果、**設計上の極限支持力度を十分上回る $10,000\text{kN/m}^2$ が得られた**。載荷試験後の杭内ボーリング結果から、中詰めコンクリートが鋼管底より 0.44m 下方まで打設されていたことが確認できたが、大きな支持力が得られた要因はこれによるものと判断できる。そこで、本施工においても打設により**発生した地盤の緩み範囲まで掘削し中詰めコンクリートを打設**することにした。

6. 鋼管矢板基礎施工時における既存 RC 橋脚の安全性確保策

本基礎施工中においても橋梁は供用を続けるが、上部工を支持している既存 RC 橋脚の転倒を防止するために、頂版を分割施工とすることにした（図-4）。**一次頂版**は、外壁鋼管矢板内部を掘削後に既存ケーソン側壁の周囲に打設する部分であり、導棒を利用した支保工で周囲から既存 RC 橋脚を固定し安全性を確保しながら施工する（図-5）。その後、一次頂版上にベントを設置し上部工をベントで支持し既存 RC 橋脚及びケーソンを撤去した後に施工する部分が**二次頂版**である。最終的には両頂版を一体化して基礎構造を完成させた。

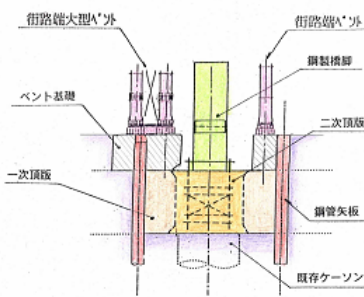
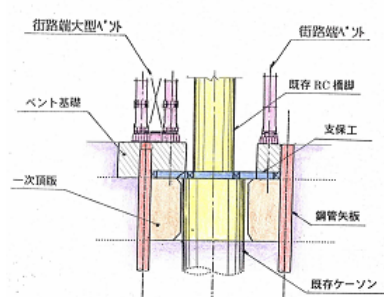


図-4 左：一次頂版時、右：二次頂版時

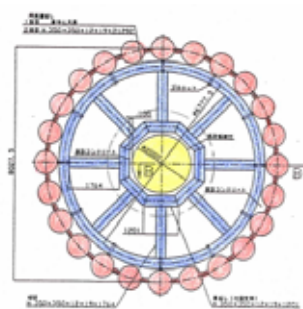


図-5 既存 RC 橋脚の固定支持状態

7. あとがき

一日数万台が通行する供用中の橋桁を支えている既存ケーソン基礎の改築を無事終えることができた。本工事における最大の難点は、施工中の安全をどのように確保するかであった。**極めて耐力の乏しい既存ケーソンに悪影響を及ぼさないように、その周囲に単一の小さな鋼管部材を徐々に打設してゆき、それらを一体化（外壁の構築）し、さらに頂版を施工して剛体の鋼管矢板基礎を構築することにより安全施工を実現した**。この基礎改築方法は、困難を伴うことから敬遠されてきた古い橋梁構造物の基礎構造改築の一方法であり多方面に活用できるものと確信している。