空頭制限下での鋼管矢板圧入

Press fitting of steel pipe sheet under idle head restriction

前田治彦*1

概 要

中堤護岸改築工事のうち、橋梁(葛西橋)直下部での鋼管矢板の施工は、桁下から水面までの高さ 6.3m 程度しかないため使用できる施工機械が限定された。また、既設護岸の変形が著しいため、既設護岸に極力影響を与えない施工方法とする必要があった。これにより空頭制限部の鋼管矢板は最大鋼管矢板長 3.5m で分割し、継手は現場溶接と機械式継手とを併用した。また、施工方法は水上からの施工を基本とし、既設護岸に一番影響が少ない上部障害クリア工法(クリアパイラー)を採用した。

key words:空頭制限、水上施工、低水護岸整備、機械式継手

1. はじめに

中堤護岸改築工事のうち、橋梁(葛西橋)直下部での鋼管矢板の施工について、空頭制限と既設護岸の保護を考慮した、以下の計画と施工について報告する。

- ①鋼管矢板工の分割方法
- ②鋼管矢板工の継手方法
- ③鋼管矢板工の施工方法

2. 工事概要

荒川と中川に挟まれた中堤護岸の老朽化対策と堤防の 嵩上げにより、洪水・高潮に対する安全性向上を目的とす る事業で、2014 年度の最下流側から事業が開始されたう ちの、この工事は都道永代・葛西橋線の葛西橋の上下流に 位置する工事延長約 378m の護岸改築工事である(写真-1、図-1)。

工 事 名:H28 西葛西一丁目中堤護岸改築工事

発 注 者:国土交通省関東地方整備局

荒川下流河川事務所

施工場所:東京都江戸川区西葛西一丁目地先

工 期:2016年5月31日~2017年9月29日変更工期:2016年5月31日~2018年3月23日

工事内容:工事延長:378m(護岸工)

矢 板 工:鋼管矢板圧入φ900 L=20.0m・22.0m 322 本

のうち葛西橋直下部は23本

浚 渫 工:11,300m3 排出土掘削運搬:20,400m3

地盤改良工:一般部 WHJ 工法 ϕ 1600×2 軸、

改良長 16.0m 959 本

葛西橋直下部 SJMM-D y 工法 φ 1200、

改良長 16.0m 282 本



写真-1 施工場所全景

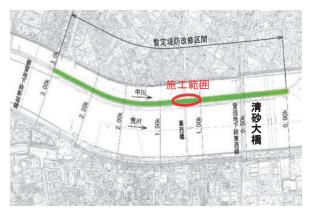


図-1 施工位置図

3. 施工条件

3.1 空頭制限

写真-1、図-1 に示すように、当現場上空には、葛西 橋(主要地方道東京・浦安線)が護岸と直交した箇所が有

^{*1} Haruhiko MAEDA

り、中川側の低水護岸の施工(鋼管矢板工および地盤改良 (2)隣接する鋼管矢板同士の現場円周溶接位置関係 工)は、葛西橋の直下・近接施工となる。

均干潮位 AP±0.00m)までの高さは 6.3m 程度、施工時水 位 AP1.60m と桁下の隔離を 0.2m 以上とすると、鋼管矢板 工で使用できる施工機械と分割鋼管矢板長は限定される1) $(\mathbf{Z}-2)_{\circ}$

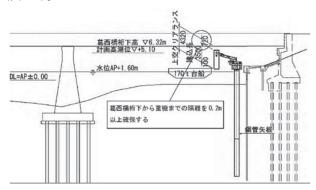


図-2 隔離断面図

4. 鋼管矢板工の計画・施工

4.1 鋼管矢板工の分割

設計で必要な鋼管矢板は、全長 L=20.0m のうち、上部 が φ 900×t16×L=13.0m、下部が φ 900×t10×L=7.0m とな 討が行われた。 っている。

また、葛西橋直下部の鋼管矢板の分割長は、桁下 0.2m 以上の余裕高を確保するため分割最大鋼管矢板長は 3.5m とされていた。

4.2 鋼管矢板工の継手

葛西橋直下においては、鋼管矢板の断面変化位置は鋼 管矢板最上部より 13.0m の位置で、分割最大鋼管矢板長 採用された (図-6)。 より鋼管矢板の継ぎ手間隔は3.5mとなっている。

ここで、鋼管矢板の継手条件を整理すると、

(1) 工場溶接継手と現場溶接継手の離れ

鋼管矢板断面変化部の工場円周溶接位置と、分割鋼管 矢板同士の現場円周溶接位置との離れは 2.0m 以上必要で ある2) (図-3)。

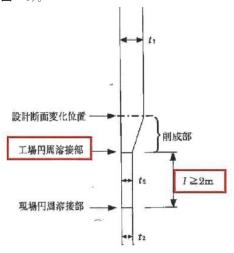


図-3 溶接同士の離れ

現場円周溶接継手位置は、隣接する鋼管矢板同士で上 ここで、葛西橋の桁下高 (AP+6.32m) から水面(朔望平 下 1.0m 以上ずらさなければならない³⁾ (図-4)。

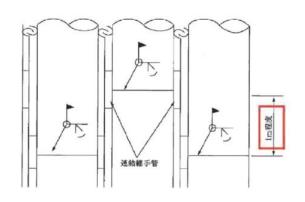


図-4 現場円周溶接の離れ

(3)機械式継手の採用

葛西橋桁下における分割最大鋼管矢板長は3.5mである ため、現場円周継手位置は工場円周溶接位置からの最少 離れ 2.0m が確保できない。そのため、上記の溶接位置の 基準に拘束されず、板厚変化に対応可能であり、施工性に 優れる「機械式継手」が採用されている($\mathbf{Z}-\mathbf{5}$)。

なお、採用に当たっては以下の 3 ケースによる比較検

- ①全箇所機械式継手案(全ての継手を機械式とする)
- ②1 箇所機械式継手案(断面変化位置を機械式とし、そ れ以外は現場溶接とする)
- ③板厚変化なし案(鋼管の規格を上部と下部で変更せ ず、全てを現場溶接とする)

このうち、経済性に優れる「②1箇所機械式継手案」が

ラクニカンジョイント詳細図 (ステップ型)

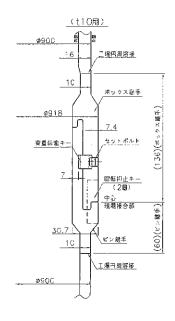


図-5 機械式継手詳細図

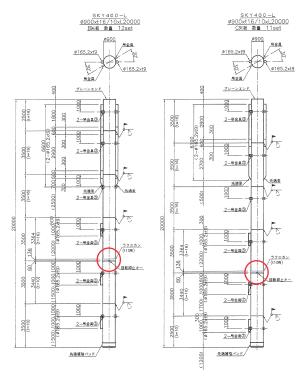


図-6 鋼管矢板割付図

4.3 鋼管矢板工の施工方法

(1) 工法の選定

鋼管矢板の打設方法としては、①打撃工法、②振動工法、 ③中堀工法、④静的圧入工法に大別される。水上施工であ るため③中掘工法は除外し、①打撃工法、②振動工法、④ お、鋼管矢板打設位置が既設護岸に近接しているため、反 静的圧入工法の 3 工法について工法比較整理し、当該施 工箇所の適応性について評価された。評価に際しては、民 家との距離が 150m 以上離れている事から騒音・振動にお ける制限は無いが、騒音振動レベルの配慮も必要である。 当初設計で 3 工法について比較した結果、当施工箇所の 中堤は、施工手順上、地盤改良よりも先に鋼管矢板を打設 する必要があり、かつ、既設鋼矢板護岸の変状状況から、 既設護岸への影響が極力少なくなるように留意する点を 考慮し、静的圧入工法を採用していた。また、空頭制限区 圧入する。支持力が得られた段階でクリアパイラーの自 間の圧入機には、クリアパイラー(上部障害クリア工法、 鋼管矢板用: CLP200) を採用している。

(2) 施工機械

空頭制限部における圧入機、クリアパイラーには、専用 の吊り込み装置が装備されている(写真-2)。

①鋼管矢板の分割における吊り込み能力

クリアパイラーに装備されている専用の吊り込み装置 の能力は 2.9t (作業半径 4.5m) であり、鋼管矢板の分割 は P-P 継手や吊り込み金具を含み 2.9t 未満とする必要 がある。

②鋼管矢板の分割時重量

施工区間における鋼管矢板はφ900 であり、分割時に おける重量は、板厚が厚く P-P 継手を設置する上杭が最 も重くなるため、上杭の重量を最大分割長さで算出し、

2.9t 以下の吊り込みが可能であることを確認した。

• ϕ 900×t16×3.5m

 $(377 \times 1.148) \text{ kg/m/} \times 3.5 \text{m} = 1.51 \text{t/} \times < 2.9 \text{t}$ 吊金具の重量は1~5kg/個であり、本区間においては吊 り込みに影響しない。



写真-2 吊り込み装置

(3) 施工方法

空頭制限箇所の油圧式圧入工法の施工フローを示す。

① 準備工(空頭制限簡所外)

積込岸壁まで機械・機材を搬入し、台船に積込み、現場 まで水上運搬し、船団を所定の位置に固定する。

② 初期反力工(空頭制限箇所外)

空頭制限箇所外でバイブロハンマを使用して、反力用 矢板を打設し、反力用矢板に特殊反力架台を固定する。な 力用矢板は鋼管矢板法線から直角方向に打設する。

③ 組立工(空頭制限箇所外)

クレーン付台船を使用し、パイラーを特殊反力架台上 で組立てる。

④ 圧入工(空頭制限箇所内)

クリアパイラー専用の吊り込み装置にて、鋼管矢板を クリアパイラーのチャックに建込み、鉛直度および法線 を確認しながら、クリアパイラーを使用して鋼管矢板を 走を行い、所定の深度まで鋼管矢板を圧入する。以後、同 様の手順を繰り返す(写真-3、写真-4)。



写真-3 葛西橋直下部 施工状況



写真-4 鋼管矢板建込み状況

⑤ 撤去工(空頭制限箇所外)

空頭制限箇所外までクリアパイラーを移動し、クレー ン付台船を用いて解体し、機械・機材を撤去搬出する。

5. まとめ

5.1 継手方法について

近年の設計にあたっては、コスト縮減の観点から杭本 数を減らすため、大径厚肉の鋼管矢板を用いる傾向があ る。これに伴って杭施工時間に占める溶接時間の比率も 増加する。鋼管矢板の現場接合に機械式継手を用いると、 鋼管矢板外径によらず接合時間を短縮することが可能と なり、工程短縮によるコスト縮減に貢献できるのではな 5.2 同種工事での留意点 いか思われる。

表-1 に機械式継手と従来の溶接方法の比較を示す。

表-1 機械式継手と溶接継手の比較

項目	機械式継手 (ラクニカン ジョイント)	溶接継手
雨天・ 強風時 の作業	可	降雨・降雪時には溶接作 業不可 10m/s 以上の風は、遮蔽 装置が必要
主要・ 使用・ 用具	六角レンチ、深さゲ ージ (写真-5)	溶接機、発電機、バーナ ー他
接合· 時間·	鋼管外径、鋼管厚さ によらず約10分程度 (接合時間約5分+ 品質管理所要時間約 5分)	φ900mm× t 16 で約 1 時 間程度
作業の 難易度	熟練した技量は不要	熟練した技量が必要(技 量試験、資格)
品質・ 管理・ 方法	深さゲージによるセットボルトの締め込み深さ管理 (写真-6)	浸透探傷検査 (PT)、超音 波探傷検査 (PT)、放射線 検査 (PT)、外観検査
品質・ 管理・ 所間	5 分程度	今回 φ 900m×t16 の場合 の所要時間 PT15 分、RT30 分 なお、溶接熱の降下を待 つのに 30 分程度さらに 必要



写真-5 六角レンチにて締め込み



写真-6 深さゲージにて締め込み確認

空頭制限下での水上施工による低水護岸整備工事は、 防災の観点から堤防の安全性能を要求されてくる中で、 今後も継続的に工事が行われていくと思われる。立地条 件に合った施工機械、材料を選定していくことは、生産性 を上げていくうえで必要となり重要となっていく。

【参考文献】

- 1) 首都高速道路株式会社:首都高速道路に近接する構造 物の施工指導 技術資料」, H21.6
- 2) (社) 日本道路協会: 杭基礎設計便覧, H18
- 3) (社) 鋼管杭・鋼管矢板技術協会:鋼管矢板基礎-その 設計と施工-