

大跨径提篮拱桥施工关键技术研究

肖宏笛 史晓贞 张朋 程锦辉 武汉华中科大检测科技有限公司 湖北武汉 430074

摘 要:本文以某 1-210m 中承式无推力钢箱系杆拱桥为研究对象,对其关键施工技术进行了分析,基于有限元模型计算 了最不利施工阶段拱肋和主梁的最大应力和剪力,为现场施工及类似桥型的施工提供参考依据。

关键词:系杆拱桥;施工;关键技术

引言

随着我国经济的发展,我国对基础建设越来越重视。由于城市桥梁不仅要满足通航净空要求,同时也要满足市民对桥梁美观的要求,因此,拱桥在所有的桥型中脱颖而出,而系杆拱桥由于结合了梁和拱的受力特点,有效提升了桥梁结构的整体承载水平,因此是城市桥梁中最常见的桥型之一。合理的施工是保证结构内力和线形达到合理状态的前提,因此大跨径系杆拱桥的施工非常关键。本文以广东某1-210中承式无推力钢箱系杆拱桥为背景,研究该类桥型的施工技术要点,为类似桥型的施工提供参考依据。

1. 工程概述

广东某景观桥主桥为中承式无推力系杆拱桥,全长386m,跨径组合为(38+50+210+50+38)m。拱桥计算跨径为210m(含三角钢架前斜腿,钢拱段跨度162.6m),矢高52.5m,矢跨比1/4,拱轴线设计为悬链线,拱轴系数1.25。该桥为钢结构拱桥,由钢箱拱肋、钢箱风撑、吊杆索、钢箱主梁、系杆索等组成。主拱结构为平行钢箱拱(拱肋为等高度箱型截面,尺寸宽度为宽2.8m×高3.8m),拱顶处拱肋间距为34.1m。拱肋间共设置5片横撑,均为等腰梯形钢箱截面。主梁为单箱三室扁平流线型全焊钢箱梁,宽44.9m,中心高3.5m,全长173.5m,由18个设计节段组成,标准节段含2道普通横隔板和1道吊点横隔板(横隔板间距为3.4m)。节段间工地连接方式为临时匹配件定位、u肋高强螺栓连接、其余零件全断面焊接。吊杆设计为双吊索体系,全桥共布置16对(64根)吊杆,吊杆中心间距10.2m,,结构形式为预应力钢绞线外包PE的成品索。

2. 施工关键技术

2.1 施工介绍

桥梁跨越通航河道,河道规划为内河Ⅲ级航道,兼顾 通航 1000 吨海轮。为缩短工期和保证质量,中跨钢结构安 装施工按先拱后梁的施工顺序,采用水上支架结合浮吊船进 行各构件安装施工。施工流程如图 1 所示。

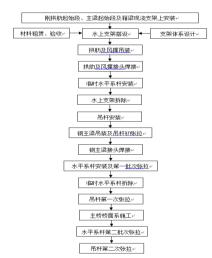


图 1 主桥钢结构吊装施工流程图

2.2 水上支架施工

预制完成的支架单元由陆地水运至作业水域,待钢管桩基础完成后,支架采用浮吊在桩顶进行调平安装,且每个支架顶部均设置 4 台 100t 液压千斤顶用于保证拱肋调节。 支架安装按先中间支架后岸边侧支架的顺序进行;支架拆除与安装相反。

2.3 主拱肋吊装

2.3.1 吊装前的准备

吊装前,对已进场的构件在船体运输支架上进行构件 外形尺寸复检,对运输中产生的弯、扭变形,采用火工结合



千斤顶进行矫正,矫正后构件冷却 4 小时后方可吊装。其次对吊装的索具进行外形复核,对产生死弯、表面脱毛脱丝及表面变形严重的索具须进行更换。

拱肋吊装前需对其进行试吊工作,试吊分两阶段进行,浮吊船在货船上取货时构件脱离运输支架顶面 20~30cm后,停止工作 10 分钟,对设备及索具等进行量测与观察,无异常情况下方可将构件吊离运输船,浮船带货行进至吊装施工区域内,船体就位后,再次提升 20~30cm 高度后,停止工作 10 分钟,进行第二次量测与观察。

起重船只带货行驶至各工况安装设计图位置水域后, 抛首尾锚,同端两锚采用交错方式抛入水中,即左舷锚抛右 岸,右舷锚抛左岸,锚绳水平夹角 45—60 度。船体稳定后 通过调节锚绳长度使船体精确定位。

2.3.2 一般节段拱肋吊装

单幅拱肋吊装节段设计为 4+1 (合拢段)。构件试吊完成后,继续起升至构件初就位。构件初就位后,在构件上的起重索不脱钩的状况下,先调节侧向千斤顶进行构件横向定位,横向定位控制以控制吊点横距并兼顾拱肋外边线直线度为原则进行,横向定位完成后,调节竖向千斤顶并结合浮吊的起升完成竖向定位;其次在箱体外周边安装定位码板,并对其进行焊接;接着进行加劲肋连接板安装;安装完成后,浮吊船脱钩进行下节段安装。

焊接采用边吊装边焊接的流程施工,同一接头位置焊缝上下游同步焊接。拱肋与风撑的焊接顺序为:先拱肋后风撑,风撑接头焊接采用上下游对称同步焊接。各接头的焊接顺序为:先腹板、再顶板及底板。内、外侧腹板及顶板与底板均采用对称同步焊接,腹板焊接方向由下而上,顶、底板由中间向两边,且相互错向。

2.3.3 合拢段吊装

合拢段施工应选择适宜的环境进行性,一般不超过20℃。待一般拱肋节段的接头全部加劲肋拴接完成后,在 拱肋箱梁腹板、顶部及底板上各安装两条116劲性骨架, 骨架两端深入合拢段两侧节段内,深入长度大于500mm, 骨架与合拢段及相邻两节段焊接完毕后,方可进行接头焊 缝焊接。

2.4 吊杆安装

吊杆拉索由安装在拱顶处的卷扬机吊装,并采用浮吊 进行卷扬机拱顶移位,依次安装各吊杆。吊杆完成后根据设 计要求对吊杆进行张拉。

2.5 钢主梁安装

运输船只以及浮吊船只就位后,对起吊构件完成复检 及矫正。吊装时应同步起吊,吊点高度差不得大于 10cm。 待主梁节段就位后,首先安装岸边侧匹配件,安装完成后, 将吊杆下端与主梁吊点固定,固定后对吊杆上锚杯张拉。 通过张拉吊杆对除合拢段的其他主梁节段的线型进行调整。 最后吊装合拢段,合拢段采用嵌补方式沿横向分三块进行安 装,安装顺序为先中间块,后上、下游块。各合拢块的安装 顺序为:先腹板、后顶板、再底板。

主梁结头焊接顺序按由跨中向两岸对称的顺序进行, 各结头的焊接顺序为:先腹板再顶板、底板及纵向隔板对称 焊接;腹板焊接方向为由上而下;顶、底板焊接方向为由中 间向两端,且相互错开。

支架材料采购(租用)→支架单元构件工厂制作→单元 构件由陆地水运至作业水域→钢管桩基础振打→桩顶分配 梁调平安装→二阶格构柱吊装→转换梁安装→一阶格构柱 吊装→顶部钢平台安装→拱肋接头焊接完毕后支架拆除(拆 除流程与之相反)。

桥梁跨越通航河道,河道规划为内河Ⅲ级航道,兼顾 通航 1000 吨海轮。为缩短工期和保证质量,中跨钢结构安 装施工按先拱后梁,分段吊装焊接的施工技术。施工流程如 图 1 所示。

3. 施工模拟分析

3.1 有限元模型

根据主桥吊装施工流程,查找最不利工况进行分析,验算钢梁和各结构的强度、刚度,保证施工方法的正确性和合理性,为现场准确施工的指导提供依据。本桥采用有限元分析软件 MIDAS/Civil 建立全桥模型,对桥梁施工过程进行仿真模拟。主桥有限元分析模型如图 2 所示,并根据图 1 施工流程设置施工工况



图 2 主桥有限元模型



3.2 计算结果

全桥施工过程中最不利情况下主梁和拱肋的计算结果

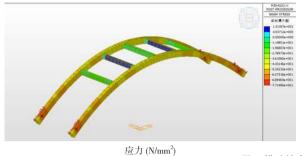


图 4 主梁的应力和剪力包络图



剪力 (kN)

如图 3、图 4 所示,该桥在吊装施工过程中,最不利工况下

应力 (N/mm²)

17.6 (17.6 m) 17

剪力 (kN)

4. 结语

本文针对中承式无推力钢箱系杆拱桥,分析了其施工 流程设计以及施工过程中拱肋、吊杆以及主梁吊装等关键技 术,通过上述关键施工技术,能够有效的保证施工安全和高 质量的控制,从而实现了对主跨拱肋以及主梁的高精度拼 装,进而使该桥在合拢后的线形良好。

此外,本文根据有限元分析计算了最不利工况下的拱 肋和主梁的应力和剪力,为现场准确施工安全的指导提供依据,同时也为类似桥梁的施工提供参考。

参考文献:

[1] 聂建国, 陶慕轩, 吴丽丽, 等. 钢 - 混凝土组合结构 桥梁研究新进展 [J]. 土木工程学报: 2012, 45(06):110~122.

[2] 李晓尧. 多跨连续非对称中承式钢箱拱肋系杆拱桥设计关键问题研究[D]. 东南大学, 2017.

[3] 邵志向. 钢箱系杆拱桥无应力状态法施工控制研究 [D]. 长安大学, 2018.

作者简介: 肖宏笛(1993.04-),男,汉族,河南信阳人,硕士研究生,高级工程师,研究方向: 结构检测、评估与监测。