

中小型装配式 钢筋混凝土桥上部构造修建经验

浙江省交通厅工程局 编著



人民交通出版社

中小型装配式 钢筋混凝土桥上部构造修建经验

浙江省交通厅工程局 编著

人民交通出版社

本書介紹中小型裝配式鋼筋混凝土橋上部構造修建經驗。其主要內容包括：上部構造的結構形式；預製構件廠址選擇及廠內布置；構件的制作（模板結構、鋼筋的焊接及骨架成型、混凝土澆制）；構件的運輸、吊裝；經濟分析等。

本書可供公路橋梁施工技術員、工長、技術工人參考。

中小型裝配式 鋼筋混凝土橋上部構造修建經驗

浙江省交通廳工程局 編著

*

人民交通出版社出版

(北京安定門外和平里)

北京市書刊出版發行業許可證出字第〇〇六号

新华书店北京发行所发行 全国新华书店經售
人民交通出版社印刷厂印刷

*

1965年10月北京第一版 1965年10月北京第一次印刷

开本：787×1092毫米 印張：精版 插頁 1

全書：12,000字 印數：1—3,300冊

統一書號：15044·1508

定价(科四)：0.12元

出版說明

这本小册子是中国土木工程学会1963年道路工程学术会议上的一个专题报告，考虑到对专、县修筑中小型装配式钢筋混凝土桥有较多的参考价值，故刊印成单行本以满足专、县广大公路桥梁施工技术员、工人的需要。为使工人同志阅读方便，刊印单行本时，曾将计算公式作了修改。

出版者

目 录

一、 概述	(3)
二、 結構形式	(3)
三、 施工主要经验	(6)
(一)厂地設置	(6)
(二)鋼筋焊接和骨架成型	(8)
(三)模板结构	(11)
(四)混凝土澆制	(12)
(五)构件的运输、安装	(14)
四、 经济分析	(20)

一、概述

浙江省对通车公路上跨径为3米至20米的木桥上部构造，在1962～1963年用装配式钢筋混凝土桥改建了334座、延长达4,876米。它与石桥及就地浇捣的钢筋混凝土桥相比，具有投资少、劳力省、修建快、施工简便、利于维持通车等优点。通过这一阶段的工作，对装配式钢筋混凝土桥的建造，初步打下了基础，建立了预制构件基地，实现了部分构件的工厂化生产，采用了流水作业的安装方法，并本着自力更生的精神，从养路队伍中逐渐培养起一支建桥队伍，同时也取得了一些建桥经验，现就结构形式、施工主要经验及经济分析三个方面分述如下。

二、结构形式

改建的跨径多在3～12米之间，也有一些贝雷钢架木面桥跨径较大。对12.5米以上的跨径，采用全国通用的标准图；对12米以下的跨径，由于老桥跨径参差不齐，墩台宽度不一，且有不少还是斜桥，因此另设计了一套3～12米跨径的装配式钢筋混凝土桥上部结构标准图纸，以资应用。跨径6米以下的基本上采用板式；跨径6米以上的则采用T（又称丁形梁）形梁。桥面净宽在支线上多采用4.5米，在干线上多采用6.0米及7.0米。

这套标准图，对改建老桥具有较好的适应性并能简化施工，具体表现在以下几个方面。

1. 设计跨径每50厘米一档，这样对原有墩台可以充分利用，如

实量淨跨大于某一档标准淨跨不超过10厘米，則采用这一档标准跨径，当大于某一档标准淨跨10厘米以上时，則采用大一档的标准淨跨。

2.板及T梁构件行車道板的寬度采用1.5米，用3块則組成單車道淨跨4.5米；用4块則組成双車道淨跨6.0米；用5块則組成淨跨7.0米、每边并有25厘米的安全带。單車道4.5米如将来拓寬至淨—6米或淨—7米时，可加一块或两边各加一块即成。这样配用較为机动灵活。对淨寬4.5米的栏杆是外貼的；淨寬6米的栏杆有外貼的，也有悬出的，安全带25厘米寬。

3.T梁腹板厚采用19厘米。这对鋼筋骨架的安置較方便，有利于混凝土的浇搗，且不致产生裂縫，对质量有保証。梁体混凝土重量虽稍有增加，但对小跨径梁的运送安装，并不增加困难。

4.板用鐵扣环或V形槽縫灌注混凝土以連成整体，T梁用橫隔梁焊接連成整体。在野外缺乏焊接設備时，也有少数T梁的橫隔梁用螺栓結合，但质量沒有焊接的牢固。

5.关于主鋼筋規格。考慮选材的方便，淨跨4.5米以下的板分別有螺紋鋼（A 5）和光圆鋼（A 3）两种；淨跨5~10米的T梁分別有螺紋鋼Φ25及18毫米两种；所有T梁的行車道板亦分別有螺紋鋼Φ12毫米及光圆鋼Φ12毫米两种。

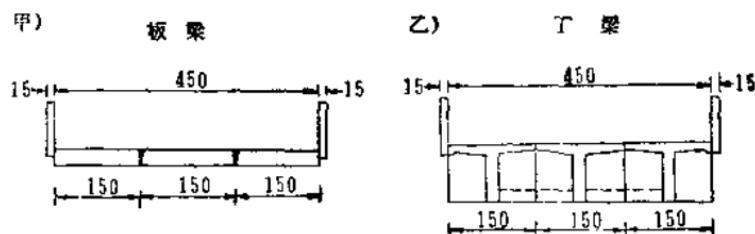


图 1
甲) 板梁结构布置；乙) T梁的结构布置

上部构造工程量总表

表 1

结构形式	净	净	构全	建高	构数	每造	一孔构	一孔构	每立米	每延米	每延米	附
	宽	跨	件长	筑度	造量	个	重件	混凝土件	钢筋	混凝土	钢	注
	(米)	(米)	(米)	(厘米)	(个)	(吨)	(立米)	(吨)	(公斤/立米)	(公斤)	(立米)	
板式		3.0	3.5	27	3	3.5	4.46	0.655	160	187	1.27	主钢筋为
		3.5	4.0	28	3	4.2	5.26	0.736	152	184	1.31	A3 圆钢；
	4.5	4.0	4.5	30	3	5.1	6.31	0.855	146	181	1.40	混凝土为
		4.5	5.0	34	3	6.4	7.94	1.118	150	224	1.59	200号
		5.0	5.6	37	3	7.8	9.62	1.283	141	230	1.72	
		6.0	6.6	43	3	10.6	13.10	1.827	147	277	1.99	
T梁式		5.0	5.6	68	3	5.1	6.38	1.178	209	211	1.13	主钢筋为
		5.5	6.1	73	3	5.7	7.10	1.275	231	210	1.15	A5 螺纹
	4.5	6.0	6.6	73	3	6.2	7.80	1.509	216	229	1.18	钢；
		6.5	7.1	78	3	6.9	8.67	1.644	211	232	1.21	混凝土为
		7.0	7.6	78	3	7.3	9.17	1.773	216	233	1.20	250号
		7.5	8.1	83	3	8.0	9.96	1.920	215	237	1.22	
		8.0	8.6	83	3	8.8	11.03	2.150	216	250	1.27	
		8.5	9.1	88	3	9.3	11.63	2.271	217	250	1.27	
		9.0	9.6	88	3	9.8	12.19	2.422	221	252	1.26	
		9.5	10.1	93	3	10.5	13.05	2.566	220	253	1.28	
		10.0	10.6	93	3	10.9	13.81	2.824	231	267	1.28	
		11.0	11.6	97	3	12.8	15.80	3.294	229	284	1.36	
		12.0	12.6	102	3	14.0	17.49	3.556	224	282	1.38	

6. 根据我省的气候条件和已建钢筋混凝土桥梁的使用情况，不設防水层，将保护层减薄至3~4厘米和行車道板一次浇制，这样也适用于随安装随通车的要求。

7. 鉴于支座材料不易采购，根据原有老桥的经验为简化施工，12米以內的各种跨径均不設置支座，仅在支承处垫油毛毡四层，把T梁的端横隔梁放低与大梁底齐平，以增加稳定性，同时也便利了安装。

板及T梁的一般结构布置如图1所示。工程量如表1所示。

对漫水桥，为减少水的冲击力，須减低梁的高度，故另行設計，单独处理。

三、施工主要經驗

装配式钢筋混凝土桥的施工是分地区进行的，每个养路总段（轄一个专区）为一施工組織单位，对規模較大且技术性比較复杂的則由省局直属工程队負責施工，茲将預制构件和运输安装的主要经验叙述如下。

（一）厂地設置

預制构件基地的选择可采用三种方式。（1）設置在一个总段轄区内的适中地点，可以照顾全面，如溫州、台州段把預制厂設在段的所在地；（2）設置在一条路线的某一点上，专为这条线上的工程服务，如某线工程把預制厂設在路线起点；（3）設在較大桥梁的桥头，专为这座桥或邻近几座桥服务，借以解决重件或長件运输的困难，这种情况还是不少的。上述三种厂的性质是有区别的。第一种應該是固定或长期性的，可設置加工車間，建立固定台座，鋪設軌道、平車、門架的运送裝吊系統；第二和第三种應該是流动和临时

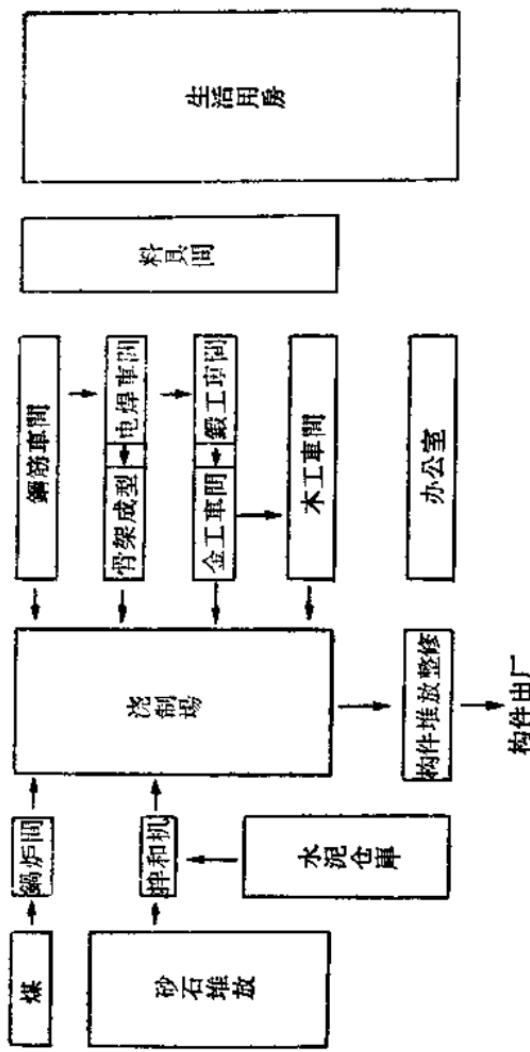


图2 厂内布置示意图

性的，搭建临时工棚，采用流动设备进行生产。由于厂的性质不同，因而施工方法、起吊设备均有一定区别，对工程成本也有一定影响。从目前情况看来，任务不均衡，且受机具设备条件的限制，以采用固定与临时相结合的办法，即小跨径的构件集中固定生产，中跨径（10米以上）的构件则现场预制。这样做适于公路分散性的特点，也是经济的。

厂址选择应该符合下列条件

- 1) 原材料如砂、石、钢筋、水泥、木材、煤等供应便利，运距近。
- 2) 构件运送到工地距离适中。
- 3) 水陆交通方便。
- 4) 有动力电和质地纯洁的水供应。
- 5) 机具修配方便。
- 6) 生活供应方便。

至于厂内布置，应视工程量多少，施工方法和起吊设备的不同而有所区别，但下列原则应该是一致的。

- 1) 按照工序密切配合，缩短厂内运输，不要互相干扰。
- 2) 有利于流水作业、重复利用模板，提高模板周转率。
- 3) 尽量少占土地，如属临时性质，最好能利用旧厂或坚硬地坪。

根据两年来的施工体会，提出如图2所示的厂内布置示意图。

（二）钢筋焊接和骨架成型

钢筋焊接工作，考虑到装配梁的断面小、下部钢筋密，在钢筋接长时应尽量采用接触对焊。 $\Phi 25$ 以下的主钢筋在缺乏对焊机的情况下，则采用电弧叠焊，焊好的接头在试验室内进行抗拉强度的检验。在对焊中，我们发生过质量不好、达不到规定应力的情况，如 $\Phi 25$ 毫米的对焊抗拉强度为30~49公斤/平方毫米， $\Phi 32$ 毫米的为

39.5公斤/平方毫米（規定最少为50公斤/平方毫米），进行抗拉强度試驗，都断在接头处，不能应用。后经研究，加一根鋼筋綁焊来加强，才得到解决。

为防止鋼筋骨架在电焊过程中的变形，我們在操作工艺上作了些改进：12米跨径以內的骨架采用双面焊，即先焊好一面的焊縫，把骨架翻身再焊另一面的焊縫，这样做可消除骨架的不平整的变形；对大于12米跨径的骨架，都采用单面焊，免去骨架翻身（事实上重件翻身也有困难），但要在垂直骨架面的方向預做成拱度，如17.5米跨径全长19.4米的骨架当中預留拱度4厘米，电焊操作先用点焊初步固定位置，再从当中向两端对称地、错开地焊接，每条焊縫分两次焊滿。这样焊接的骨架，两端翹起一点，正好形成預期的平面。在骨架平面內也可稍做成反拱，当骨架吊起，中部下垂少許正可齐平，之后入模就可正确就位，减少困难（图3）。

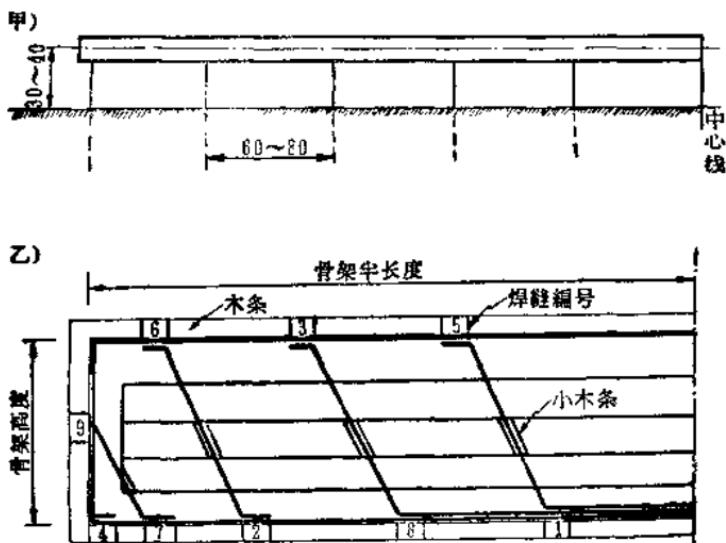


图 3
甲) 电焊合半立面图; 乙) 电焊合半平面图

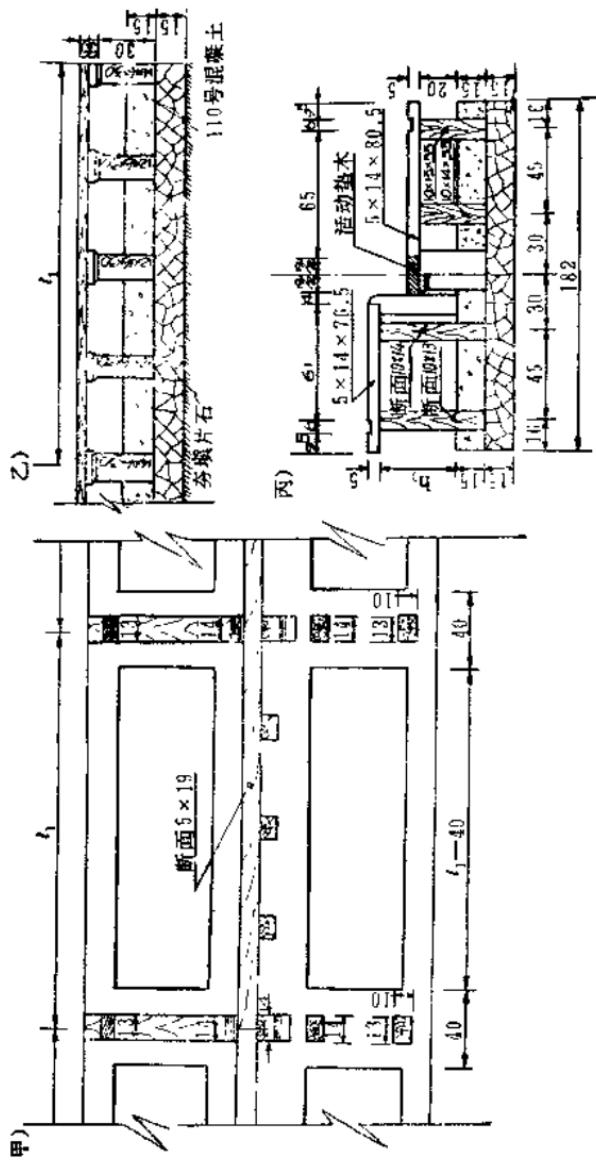


图 4
甲) 板式混凝土隔盘平面；乙) 板式混凝土隔盘纵剖面；丙) T梁中隔板及端隔板底板断面

(三) 模板結構

为了提高模板的质量，保証不变形，不漏浆，提高其周转率，并尽可能地节约木材，我們采取了以下一些措施。

1. 采用混凝土底盘。底模必須設置在坚实的地坪上，保証在浇捣混凝土时不下沉。固定的預制厂采用混凝土底盘，底层用砂石夯实，上浇制110号混凝土，如为板梁则浇成整块混凝土；如为T梁用則按主梁和横隔梁底部位置，浇一层厚15厘米、宽50厘米的混凝土，长度依构件尺寸决定，并在混凝土中预埋 $15 \times 15 \times 30$ 厘米的短木柱（或圆木柱），埋入混凝土中15厘米，在沿构件长度的两侧，即行車道板边缘下部位同样浇厚15厘米混凝土，其布置如图4所示。这种底盘，不仅节约木材、装卸方便、减少劳力、占地少，而且由于三面位置固定，使构件减少差誤、减少变形、具有经久耐用的特点。現将淨跨6米的T梁采用混凝土底盘与木底盘的比較資料列于表2。

表 2

名 称	木 底 盘	混 凝 土 底 盘
木材 (立米)	1.721	0.373
铁件 (公斤)	20	0.9
占地面积 (平米)	18	10.5
110号混凝土 (立米)	—	1.14

2. T梁模板采用整体拼装式结构，以横隔梁与横隔梁之間为一单元，前后左右两面用螺栓连成整体，这样拼装灵活，木材损耗小，其结构如图5所示。侧板的厚度一般都采用4厘米（用3厘米

的不够牢固），底板与封头板采用5厘米，目前各地都采用这种形式，使用率平均达8~10次，最高15次。板缝结合为适应附着式振动器的要求，采用小木条嵌缝的办法，将小木条嵌进模板接缝处的预留凹槽内，用小铁钉钉牢，效果最好。其形式如图6。

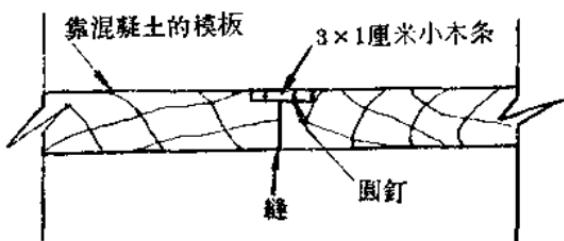


图 6

(四) 混凝土浇制

1. 混凝土的水灰比（灰就是俗称的“洋灰”，学名称水泥）和坍落度的确定。混凝土配合比用绝对体积法进行设计，水灰比用下式计算：

$$\frac{\text{水}}{\text{水泥}} = \frac{\text{水泥标号}}{2 \times \text{混凝土28天强度} + 0.5 \times \text{水泥标号}} \quad (1)$$

式中：水——水的重量（公斤）；

水泥——水泥的重量（公斤）；

0.5——经验系数。

各单位的实践认为，经验系数=0.6比较妥当。工地所用的水灰比都由试验决定，其做法是将计算出的水灰比和加减0.05得出三种水灰比，用此三种水灰比在相同条件下制成试件并进行养护，作28天抗压强度试验，得出三种不同水灰比下的混凝土标号，在图上用曲线表示出来。用该图即可按要求的设计混凝土强度得出选定的

配合比。这样做的优点是：（1）能检查目前水泥的性能；（2）可以得出许多水灰比下混凝土相应标号，且在选用时只作坍落度试验，就可用于施工；（3）比用混凝土7天强度推算混凝土28天强度来得准确可靠，其缺点是时间比较长，不及时。

在很多情况下，为适应工地时间要求，采用推算法。做三组试件，用两种不同龄期的强度推算混凝土28天强度，用一组做混凝土28天强度试验作核对。建议用混凝土3天及7天强度推算普通水泥混凝土28天强度；用混凝土5天及10天强度推算矿渣水泥混凝土28天强度，推算采用公式如下：

$$\text{普通水泥混凝土28天强度} = \text{混凝土3天强度} + 2.68 \\ \times (\text{混凝土7天强度} - \text{混凝土3天强度}) \quad (2)$$

$$\text{矿渣水泥混凝土28天强度} = \text{混凝土5天强度} + 2.49 \\ \times (\text{混凝土10天强度} - \text{混凝土5天强度}) \quad (3)$$

在做试件时，力求与施工条件相一致，如拌和、振捣和养护等工作条件。

对坍落度的选用应根据骨料形状尺寸及拌和和振捣条件决定，我们采用的是塑性混凝土，坍落度有高有低，高的5~8厘米，甚至更大，低的2~4厘米。对桥面预制构件来说，规定混凝土采用机械操作，坍落度不宜大，这与用水量有直接关系。在水灰比规定为一定数值的情况下，用水量一般不超过180公斤/立方米混凝土。

2. 混凝土浇捣。按施工规范要求200号及250号混凝土，均应机械拌和和机械振捣。个别单位开始时不重视这一点，采用人工拌和和人工振捣，不但水泥用量多而且质量差，达不到要求。对于振捣部位不同，分别采用附着式、插入式和平板式三种振动器。T梁以采用附着式振动器效果较好，也有用小型振动头（6厘米）的插入式振动器，或加焊一薄片钢板在振动器端部使能伸入到梁底的，亦获得良好的效果。对板梁则以插入式和平板式两种

結合使用。振动后的混凝土，怎样才算质量良好呢？我們体会是不仅表面光洁无蜂窝麻面，而更重要的是质地密实，敲击声音清脆。

3. 蒸汽养护。冬季施工以及任务大和时间要求急的工程，则采用蒸汽养护，加速模板周转。养护室用汽車油布（帆布）或人造革等搭盖（油布离构件表面20~25厘米），并将油布在构件四面垂下，作墙壁，形成通汽室。輸汽管主管用 $2\frac{1}{2}$ 吋无缝钢管，分管亦用钢管，分布管用毛竹管，温度达 80°C 左右，虽然竹管不耐久，但只要注意調换，对混凝土养护质量并无影响。蒸汽养护的过程：先在构件上面鋪上保水性材料：砂2厘米、稻草15~20厘米，洒水浸湿，并在构件上布置測溫孔，构件通过自然养护4至6小时即进行汽养。汽养应控制升溫速度。逐渐升溫6~8小时，使达 80°C 左右（混凝土体温），然后进行恒溫，在此阶段鍋炉仍照常供汽，保持一定压力，維持溫度不变，并需保持一定湿度（用毛发湿度計測定湿度），一般在95%以上。恒溫12~14小时后即关闭汽閥，进行降温，降温速度以不超过 $80^{\circ}\text{C}/\text{小时}$ 为宜，待混凝土温度降到 $30^{\circ}\sim 40^{\circ}\text{C}$ 时，即可将油布掀开。降温时间共需15~20小时。每批构件都留有三組試件，其中二組按出坑、出厂的要求进行試驗，另一組作标准养护試驗，以資核对。出坑强度須达到設計强度70%以上，出厂强度須达到設計强度80%以上。

（五）构件的运输、安装

1. 构件起吊起运

当构件通过养护达到一定的設計强度时即行起吊，运送至安装地点。运装有两种情况，一种是用汽車运至安装工地，另一种是从預制場地直接拖至桥头。前者則在預制場地安装一定的起吊設備，主要有二种型式，一种是門式吊架，用貝雷梁或工字鋼梁拼制而成，用轨道、平車、葫芦、綫車等組成起吊裝車系統，其吊装步