

包布利柯夫 Б. В.

118695

技术科学社博士，付教授

# 鋼筋混凝土橋的現代化構造 和施工方法



姚 玲 森 譯  
錢 冬 生 等 校



教師參考室

陳列图书不得携出室外

中華人民共和國

唐 山 鐵 道 學 院

1957

742.3

5/2742

包布利柯夫 Б. В.

技术科学付博士，付教授

# · 鋼筋混凝土橋的現代化構造和施工方法

姚 玲 森 譯

錢 冬 生 等 校

中華人民共和國

唐 山 鐵 道 學 院

1957

唐山鐵道學院印刷廠印

## 前　　言

1956年11月至1957年4月，以斯大林命令的莫斯科铁道运输工程学院的副教授及技术科学副博士E.B.包布利可夫同志在我院开出钢筋混凝土桥梁讲座，其目的一则在帮助我院桥梁教研组和其他有关教研组的教师改进其教学及科学研究，再则在帮助我铁道部科学的研究、设计和施工部门的工作者和工程师提高其从事科学的研究和生产工作的水平。

对于钢筋混凝土桥梁的现代化构造、计算和施工方法，包布利可夫同志在其讲授中均有足够详细的叙述。对于装配式钢筋混凝土则尤其注重。且所述的还不限于现代化构造和施工方法，对于苏联以及外国有最近时期内所完成的或仍在进行中的各种科学的研究、试验性设计和生产上的成就也多所称引。

鉴于钢筋混凝土桥，特别是装配式构造的钢筋混凝土桥的设计和推广问题在促进我国铁路新建计划顺利完成方面的巨大意义，现在应铁道部设计和施工单位，还有高等院校有关人员的商请，将包布利可夫同志所讲的材料稍加扩充，並译成本书“钢筋混凝土桥的现代化构造和施工方法”出版。

唐山铁道学院桥梁教研组主任 钱冬生 教授

1957年4月20日于唐山

# 目 錄

## 緒 論

鋼筋混凝土在橋梁建築中的作用和意義 ······ 1

## 小跨和中跨的裝配式梁橋

第一章 檺式棧橋	5
第二章 分片的和整孔運送的鐵路橋跨結構	16
§ 1 双片的曲式橋跨結構	16
§ 2 整孔運送的橋跨結構	22
§ 3 橋跨結構抗裂性的保證	25
第三章 預应力鋼筋混凝土鐵路橋跨結構	28
§ 1 在橋梁建築采用預应力鋼筋混凝土的優越性和重要性。結構的分类	28
§ 2 材料及其特性	29
§ 3 後張拉的橋跨結構	31
§ 4 先（灌筑混凝土之前）張拉的橋跨結構	35
§ 5 在計算預应力橋跨結構時對於混凝土收縮和徐變的計算	46
§ 6 橋跨結構成品的製造和安裝的一些問題	54
第四章 裝配式公路橋跨結構	58
§ 1 分片式橋跨結構	58
§ 2 預应力橋跨結構	62
§ 3 橋跨結構構件計算的特徵	65
§ 4 裝配式橋跨結構的製造和架設的一些問題	67
第五章 裝配式墩台	74
§ 1 混凝土塊砌墩台	74
§ 2 鋼筋混凝土塊件墩台	77

## 第六章 装配式小型連墩橋 . . . . . 80

- § 1 運輸建築科學研究室(ДБИС)体系的殼形小橋(一作“涵橋”) 80
- § 2 框形塊體小橋 . . . . . 82
- § 3 片形小橋 . . . . . 82

## 第七章 装配式跨綫橋 . . . . . 85

- § 1 鐵路跨綫橋 . . . . . 85
- § 2 公路跨綫橋 . . . . . 87

# 大、中跨度的鋼筋混凝土橋

## 第八章 梁式橋跨結構 . . . . . 91

- § 1 整體的梁式橋跨結構 . . . . . 91
- § 2 用懸臂法灌筑的梁式橋跨結構 . . . . . 97
- § 3 裝配式的梁式和剛架式橋跨結構 . . . . . 105
- § 4 鋼絲束的接頭 . . . . . 116

## 第九章 柱架式橋跨結構 . . . . . 121

## 第十章 拱式橋跨結構 . . . . . 126

- § 1 整體式拱橋跨結構 . . . . . 126
- § 2 用整體式拱肋和裝配式拱上結構的橋跨結構 . . . . . 136
- § 3 裝配式拱橋跨結構 . . . . . 143

## 第十一章 МИИТ 構造的預應力橋跨結構

### 工廠製造工藝 . . . . . 168

## 緒論

### 鋼筋混凝土在橋梁建築中的作用和意義

解放了的中國人民在最近這一歷史時期面臨着巨大的任務：在中國共產黨的領導下建設新的社會主義社會，完成深刻而徹底的改造，使自己的祖國成為強大的工業國家。中國人民已清楚地看到並感覺到了在第一個五年計劃的過去幾年中所進行的這種改造的成效。不久前剛閉幕的中國共產黨第八次全國代表大會給過去幾年來人民創造性的勞動作了總結並提出了更宏偉的關於第二個五年計劃的建議。

計劃規定了：迅速發展工業和農業；為了逐步按比例地在全國各地區發展經濟，要在我國內地建立起新的工業基地；所有這一切都是需要發展全國各地之間的運輸聯繫，加強各種交通方式的客、貨運量，其中也包括運量將近總貨物量的 80% 的鐵路。在今后 12 年內要將鐵路貨運量增加 3 倍，客運量增加 1 倍。因此，在建議里，對於鐵路新線的建築以及推行新技術並改善工作以提高現有鐵路的運輸能力的問題給了相當的注意。

預定在 5 年內修建 8000~9000 公里的新線鐵路幹線並修建和改建 15000~18000 公里的最重要的公路幹線。

這裡之所以提到公路是因為它們的建設與發展是和鐵路運輸緊密相關的。若鐵路的通過能力需要提高，若鐵路的運輸工作很忙，就需要在巨大的鐵路樞紐和城市里設置立體交叉和複雜的交通聯繫，這就要修建跨線橋，而它在某種程度上就直接與鐵路橋梁工程師發生關係。

為使建築“又多、又快、又好、又省”，必須特別注意到提高勞動生產率，實行機械化並在考慮建築地區當地條件的情況下提高機械化的水平。

如所周知，橋涵建築占鐵路建築總費用的 10%~25%，而大橋建築的期限往往又控制著整個線路交付營運的日期。

所以，人工結構物，特別是小橋和涵管的工業化建築，就有其特殊意義。

工業化的含意包括下面各點：

- a) 將結構物設計為由塊件（即若干標準的部件）組成的成品；
- b) 采用現代各種機械和施工工藝，在工廠中組織上述塊件的大量生產；
- c) 在建築工地上用機械拼裝由杆件和塊件所組成的結構物。

在橋梁建築中實行工業化就可以解決下列主要的問題：

- a) 由於使整個建築工程歸結為將預製塊件進行安裝的工作，由於可能利用冬季進行施工，建築期限縮短了；
- b) 由於在工廠條件下製造出結構物的杆件和塊件的質量是高的，結構物的質量提高了；

8) 由于免除了在修建小桥涵时所需要的建筑工地的装备（料庫、堆棧、混凝土攪拌裝置、脚手架和模板結構等），建筑成本降低了。而建筑期限的縮短对于降低成本也有很大影响（15~20%），因为建筑期限的縮短会大大減低行政管理开支。

特別有效的是全部采用裝配式結構（基礎、墩台和橋跨結構）的建筑，这样就能更充分地顯示其优越性。但应指出，每当解决結構型式和其建筑方法的問題时，都应仔細地斟酌現有的当地条件。正如中華人民共和國西部地区新線上建筑人工結構物的实践所指出的，由于許多地方有着优等質量的石料，同时又感到水泥的缺乏，采用石砌墩台和在某些地区修建石拱桥，就变为經濟合理的了。在山嶺地区，当不可能沿兩側地面运送杆件时，建造石砌的或整体式的混凝土和鋼筋混凝土的涵管及桥梁，也可証明是有利的。在每种具体情况下，問題的解决都要求我們仔細地从經濟上考慮当地的条件，在考慮之前应調查当地材料，运输道和通道的有無並要研究綫路建筑的总日程進度表。所有这些資料都是編制綫路建造施工組織設計的基礎，这种施工組織設計也是最重要的組織和开工的文件。

談到涵管，小桥（跨度小于 15.0~18.0 公尺）和中桥（跨度为 23.0 公尺或較大）的裝配式構造时，我們可看到混凝土和鋼筋混凝土的墩台和橋跨結構的塊件。在苏联，为了节约机器制造业、发展重工业、运输业所必需的钢材起見，目前跨度在 23.0 公尺以內的橋跨結構物只能用鋼筋混凝土來制造。为要擴大鋼筋混凝土的应用范围並节省修建中型和大型桥梁时的钢材消耗，許多科学、設計和建筑机构在改進構造、改善制造与安装工藝方面正在進行着緊張的工作。

对正在开始迅速發展國家重工业和机器制造业的中國來說，节约钢材的問題具有更重大的意义。所以在科学的研究工作計劃中就將有关研究鋼筋混凝土的工作条件、計算理論和創造中、小型与大型桥梁的裝配式鋼筋混凝土新型結構的問題列入首要地位。因此，在現在的講座里僅將涉及到裝配式鋼筋混凝土桥梁。

結構物、塊件和杆件的定型化在裝配式結構物的建造中有着巨大的意义。这个問題对于工厂和工坊制造杆件的工作說來尤其重要。可以直接断言，如果工厂所制造的塊件和杆件的型式与尺寸种类不多，也就是说，工厂采用了少數类型和尺寸的模板、鋼筋、台架与机床，这样就不僅能够按“定貨”生产，而且还能为“储备”而生产；在这样的厂内，生产条件就有利，產品的成本也就不会高。

可以援引鐵道部丰台桥梁工厂作为例子。工厂制造着少數不同尺寸的橋跨結構（普通的和預施应力的），以离心法制成的鋼筋混凝土管樁与電纜杆。結果，工厂在很高的產品質量下勝利地完成了年產量超过 12,000 立方公尺鋼筋混凝土的計劃。

墩台与橋跨結構物的構造設計不能脱离工厂制造的工藝和現場安裝的方法孤立地進行。可以列舉許多由于沒有考慮到它們因而肇致勞動生產率急剧下降，劳动耗費加大和產品价值提高的例子。

例如，为了节约鋼筋混凝土並減輕每片橋跨結構的自重，目前在橋跨結構的中間部分均采用了工字形截面。为了便于拆除模板，應該將所有梁肋的下翼緣作成單面突出的（見圖 1）。

这种梁肋的形式使得从箱形内模板上“取出”被灌筑好的桥跨結構容易（这种内模板也可用混凝土的模子制成）。

桥跨結構的配筋可以作为第二个例子。在編制設計時應該这样地安排鋼筋：讓它們可由若干平面骨架組成；並要使得这些平面骨架的制造以及隨後被連接為立體鋼筋骨架不致引起困難。

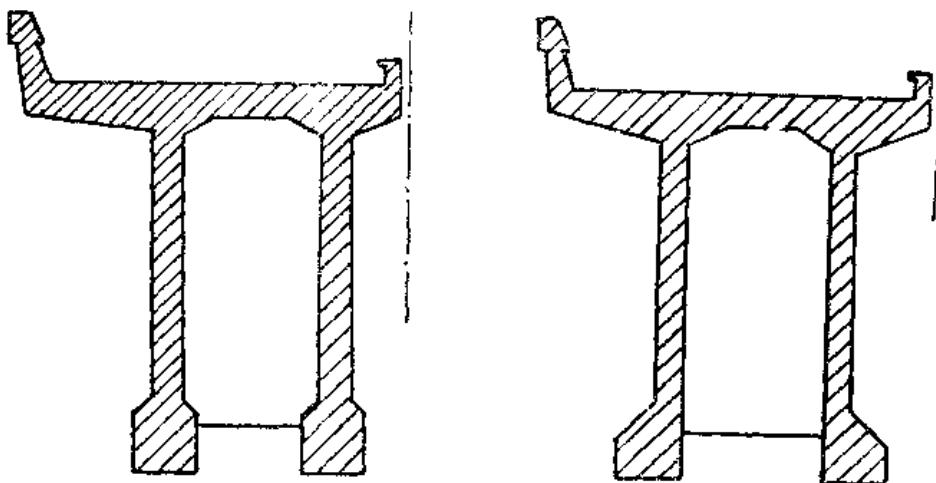


圖 1

同时还應該使各杆件的重量和用來安裝杆件的現有吊車的起重能力相配合。在中國，目前广泛地采用了起重能力为 65 吨的架桥机。这种起重量相当于  $l = 24.00$  公尺的預应力桥跨結構的一个塊件的重量。目前正在進行着將其起重能力加强至 80 吨和創建一种起重能力为 130 吨的架桥机的設計工作。这样就可以增加桥跨結構的長度，加大墩台塊件的尺寸並減少其塊數。

在目前，不論对墩台或桥跨結構而言，在小孔徑的桥梁方面，裝配性的原則已充分成功地被体现了。樁式棧橋和鐵路运输建筑科學研究院 (I H M C) 的大型塊件的“涵橋”，都是這方面的典范，它們的墩台和桥跨結構都是裝配式的。

在其他構造形式的桥梁中，墩台構造問題还未很好解决。雖有許多建議，但並非均皆做过，即使做过，哪也做得不多。

为了減輕塊件重量，高强度混凝土（标号达 600 公斤／平方公分），变截面低合金鋼钢筋以及  $\phi 5$  公厘的高强度鋼絲（極限强度达 18,000~20,000 公斤／平方公分）均得到了广泛采用。用这些新材料就能够制出更輕、腹壁更薄的桥跨結構物，換句話說，在同样重量之下可以使跨度加長。

預应力鋼筋混疑土結構是目前最先進的結構，在具有所必需的抗裂安全系数之下，它能充分地利用各种新材料的强度特性，这样就使桥梁結構更能抵御大气因素的有害作用。在苏联，科学研究机构和生产部門創造性的合作之下对这类結構進行着系統的研究，拟制了这类結構的新的制造工藝並擴大其应用范围。

創建大中桥的裝配式結構並且將其运用于实践是当前全体桥梁工作者最重要的任务。無論在國外或是在苏联，在桥梁建筑的实践中都可以舉出許多現有桥梁結構在大胆

和創造性設計方面的出色的例子。最近開始修建的敖加河大跨度鐵路橋，其中裝配式拱式橋跨結構的跨度就長達 150 公尺。

用懸臂法（橋跨中不要任何腳手架）灌筑預應力鋼筋混凝土橋跨結構正在被成功地应用于若干大跨度橋之修建中。國外已有許多用这种方法建造成功的橋梁。在莫斯科市內跨越莫斯科河的“汽車工厂”城市橋梁也將用这种方法來建。对于在克拉斯諾雅爾斯克城跨越叶尼塞河的城市橋梁也曾提出過極其有趣且合理的預應力鋼筋混凝土梁橋的方案，它的跨度是 100 公尺和 140 公尺並將採用橫向分成節段的裝配式橋跨結構。

墩台的裝配式結構的研究與應用不僅對於小橋而且對於中橋和大橋也有重大意義。曾經提出過的有許多不同類型的裝配式墩台，特別是對於小跨度者。對於中型和大型的跨度，現有的一些建議還很少在建築實踐中用過。

正在修建中的武漢長江大橋可以用來作為高樁承台之樁地基上的橋墩構造的例子。這裡並不涉及其詳細細節，只是應該指出，在這座橋梁的建造中解決了許多很重要、很複雜的大橋橋墩基礎建造的問題。這種解決辦法（指大直徑鋼筋混凝土管柱而言）可能在其他橋梁中廣泛採用。

應該在研究既有的結構物及關於它們在建造和使用荷載下工作的材料的基礎上，進行必要的修改，改善它們的結構和建造方法，提出新型結構和新的製造工藝，修正計算方法，減低不適當的、過高的安全系數。所有這些將會促進裝配式的鋼筋混凝土結構在大中橋梁中的運用。

# 小跨和中跨的装配式梁桥

## 第一章 檑式棧橋

樁式棧橋是高度符合建築工業化原則的結構。在這種橋梁，用打入土壤至要求貫入度的鋼筋混凝土樁作為墩台，橋頂用鋼筋混凝土樁帽——承台聯結，整孔或分片運送的鋼筋混凝土橋跨結構就安裝在承台的上面。用這個結構可以完全屏棄哪在建築時需要挖基坑以及進行墩台塊件的運送、砌筑和灌筑混凝土的重型墩台。

現在在蘇聯鐵路上採用的樁式棧橋，其樁帽有兩種式樣：整體式樁帽——承台（列寧格勒橋梁設計所設計的）和裝配式承台（橋工总局中央設計局所設計的）。

用整體式承台的橋墩是由被打成一排的四根 $40 \times 40$ 公分的鋼筋混凝土樁組成（圖2）。樁打入要求的深度後，鑿掉它的多余長度，並用在現場灌筑的、截面為 $75 \times 80$ 公分的鋼筋混凝土樁帽——承台來聯結樁頭。在灌筑混凝土時，應在承台內緊密地埋置精確布置的銷釘。版式橋跨結構就支在承台上，並用插在埋于版內的 $d=68$ 公厘瓦斯管中的銷釘使橋跨結構連牢在承台上。安裝完畢後就用水泥砂漿將管子填滿。

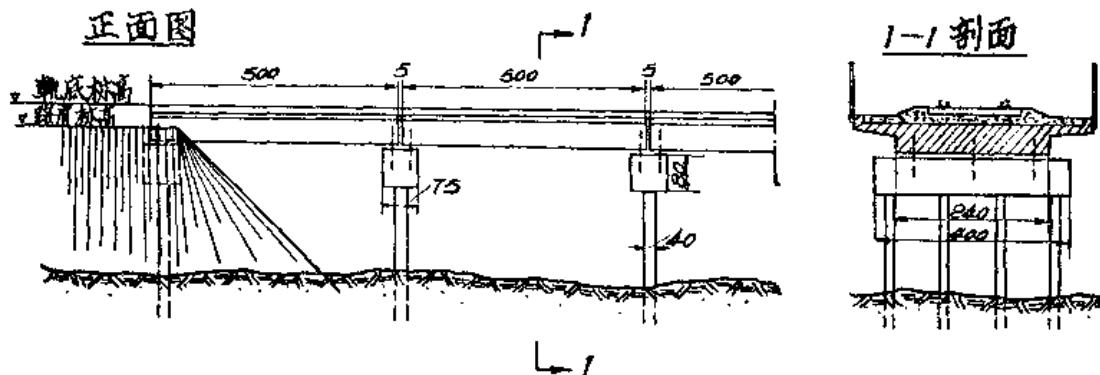


圖 2

這樣使橋跨固定在墩台上的方法能保證縱向力傳遞於所有的墩台上，並使得整個橋梁建立比較大的剛性。當橋梁的高度在6.0公尺以內，跨長在5.0公尺以內時，橋梁構造是可用的。然而，當填土高度大於4.0公尺時，關於單排樁墩縱橫穩定是否足夠的問題的研究還是不夠的。

上述結構的缺點有二：整體式墩帽的混凝土圬工體積很大，為了固定橋跨結構必須非常精確地布置銷釘。

用裝配式承台的橋墩是由4~8根 $35 \times 35$ 公分被打成一或二排且頂部用裝配式鋼筋



照片 1 鐵路樁式棧橋

混凝土承台聯結起來的樁所組成。橋台則是由 8 根這樣的樁和裝配式承台組成(圖 3)。橋墩的裝配式承台由兩個部件組成。下部件是 40 公分厚的鋼筋混凝土版，為了使樁穿過，該版具有若干  $40 \times 40$  公分的穿孔(圖 4)。在打樁時，此版可作為保證樁位精確的導向版。在澆筑砂漿後，它們並能保證使樁固定在承台內。借在版與樁間打入四個金屬

正面圖

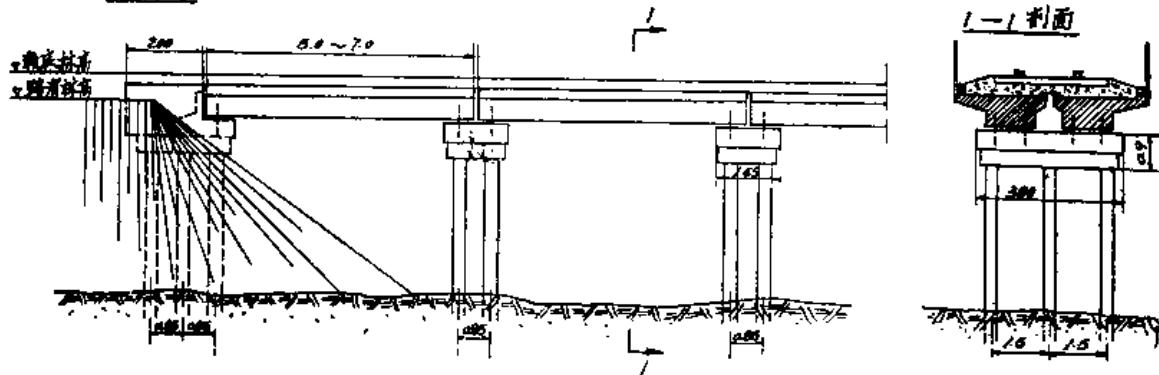
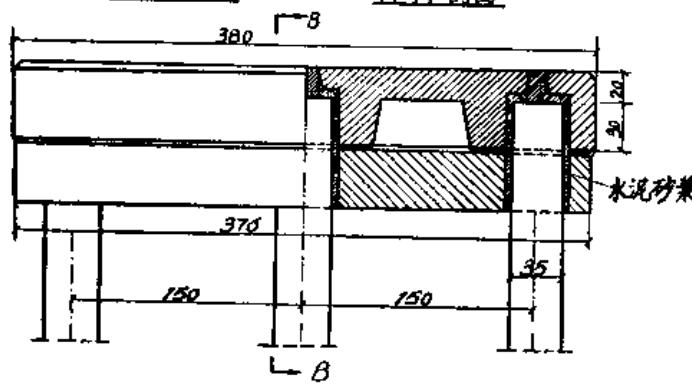


圖 3

正面圖

A-A 剖面



正面圖

B-B 剖面

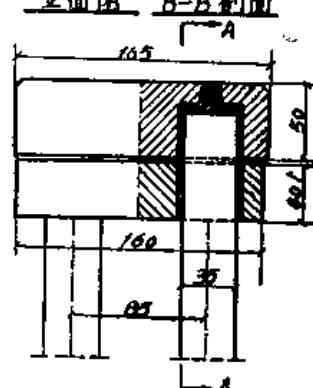


圖 4

楔子（圖 5）並用高標號快硬水泥砂漿灌縫的方法使樁固定。

上部件是鋼筋混凝土版，厚 50 公分，直接放在下面的版上。在該版的底部有若干  $40 \times 40$  公分並深 30 公分的槽口，所有的樁頭均插入到槽口中（圖 4）。為了減輕版重，版上還挖有凹槽。在上部版內還設有專門的孔眼，以便灌注水泥砂漿而（照片 2）將樁

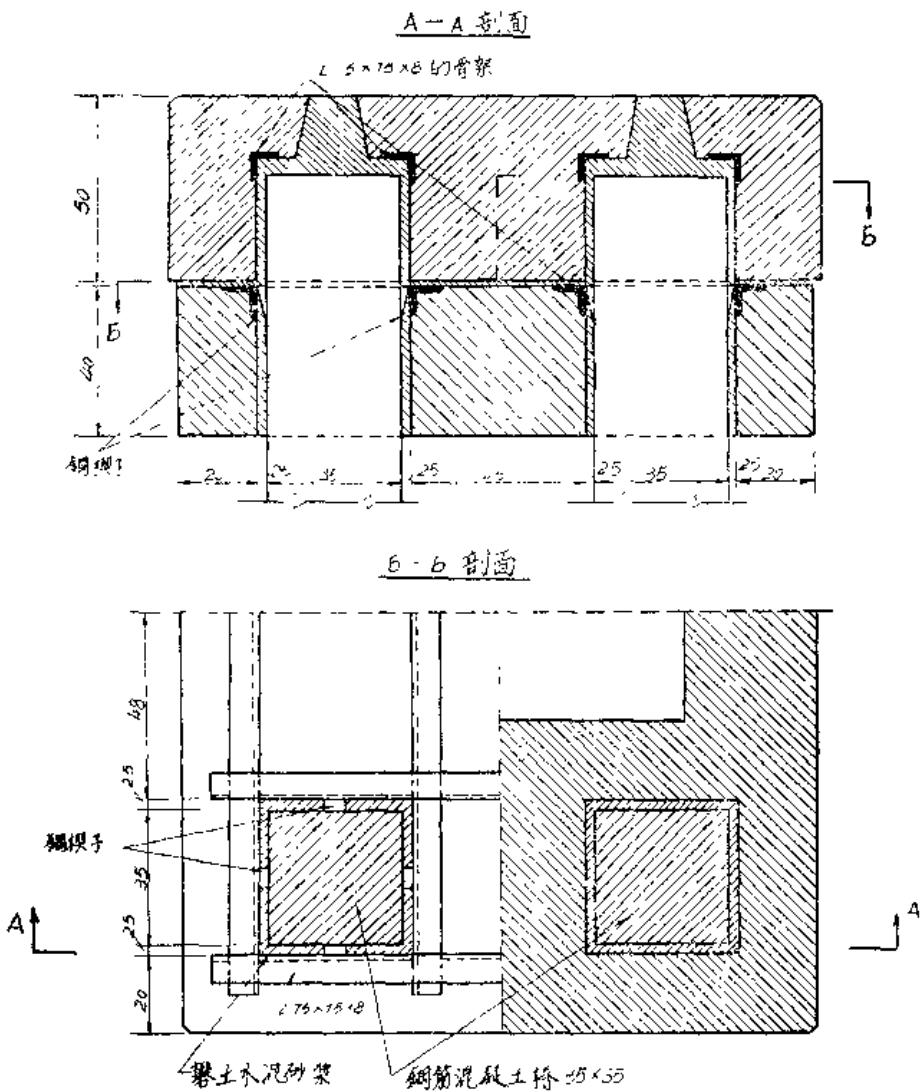


圖 5

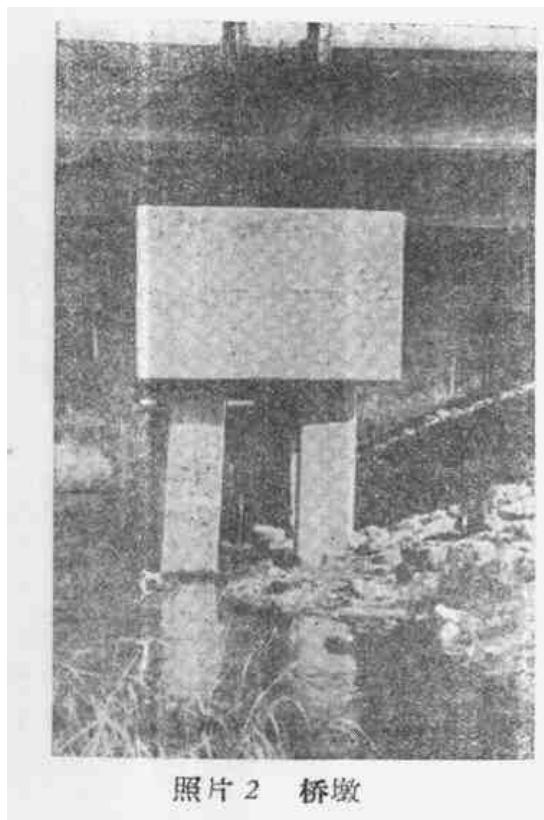
口和樁之間的空隙填築成整體。連成整體以後，上版就加強了樁在承台內的固着作用，這也就可以增加橋梁的剛度，並將壓力分配到各樁。照片 2 表示一個制成功的橋墩。

為了加固下部版的孔壁和上部版的槽壁，在混凝土內埋置用鑄鋼  $75 \times 75 \times 8$  組成的小框架和特種鋼筋（圖 5）。

橋台亦具有兩個部件，具有穿孔的下部版和帶有側牆和槽口的上部版（圖 6）。使其聯成整體的作用和方法與前面所述的（對於橋墩的）相類似。

上述的橋梁結構適用於當填土高度 5.0 公尺以內和跨度在 7.0 公尺以內的場合下。

但若稍加变更，也可用到填土更高和跨度更大的场合。如对于跨度达 16.5 公尺，填土高为 8~10 公尺以及在有流水或流冰的情况下，就可在桥墩的下部（从地表面至高水位以上 0.5 公尺）用带有孔洞以便穿樁的 0.4 公尺厚的若干塊版所組成的实体結構。桥墩的上部仍是由若干根鋼筋混凝土柱構成，它們也就是垂直打入的樁的延伸部分。为了承受水平力並使桥墩獲得更大的剛度起見，在墩台基礎上除了垂直樁外还打有斜度为 1:4



照片2 桥墩

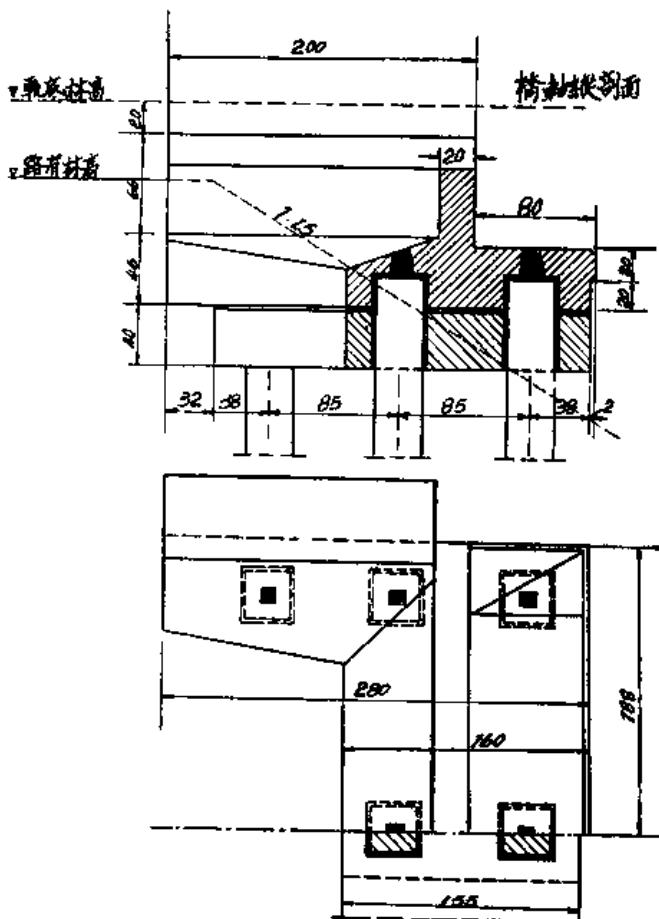


圖 6

的斜樁，在下承台的版內則有斜孔以保証其傾斜度（圖 7）。圖 8 为在不同高水位情況下水中橋墩結構的例子。圖 9 表示在填土高度為 10.0 公尺時的橋台構造。目前，在蘇聯的鐵路上已建築有一系列構造與此相類似的橋梁。

樁与装配式承台間接头的可靠性是上述桥梁結構最重要的問題。为了研究这个問題莫斯科铁道运输工程学院桥梁教研組曾試驗了桥墩的樁与装配式承台上下部版的連結試件。曾經將 60 个按較小尺寸制成的上述結構的模型（圖 10）的試件加以試驗，試驗是用快硬的和普通的礫土水泥砂漿在各种不同令期下進行。杆件是用“300”号混凝土制成。在試驗室內僅用 500 吨的压力机試驗了解力荷載。用示压計和引伸計測量了柱与版的相对变位和其各別的变形。

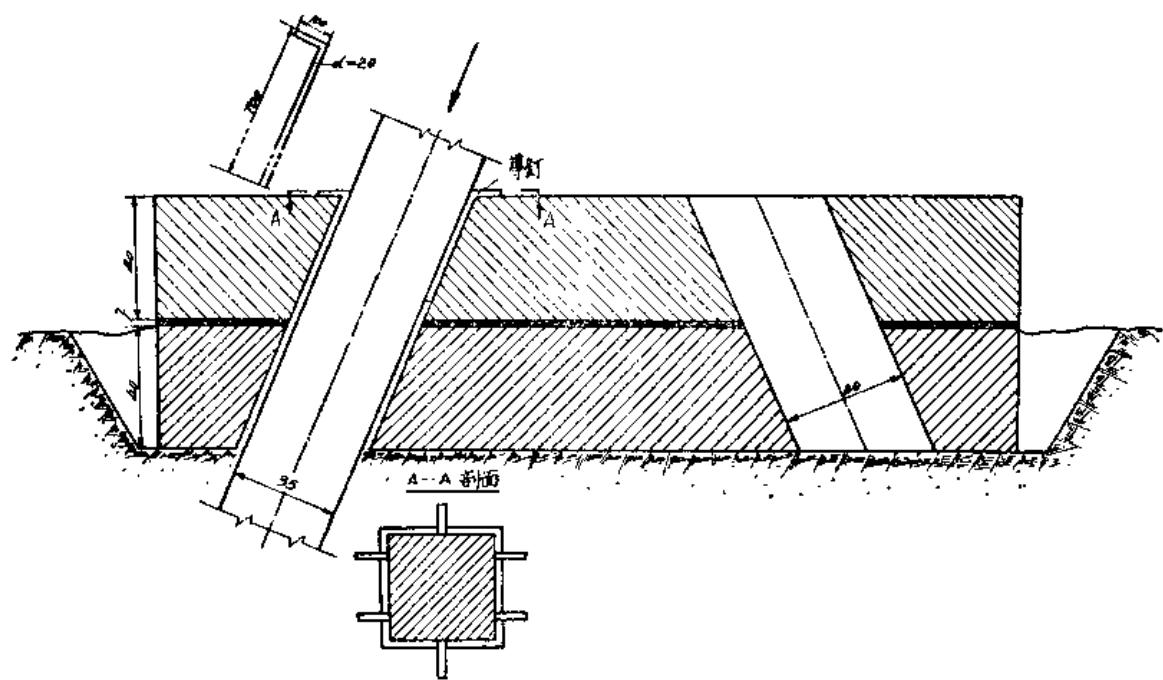


圖 7

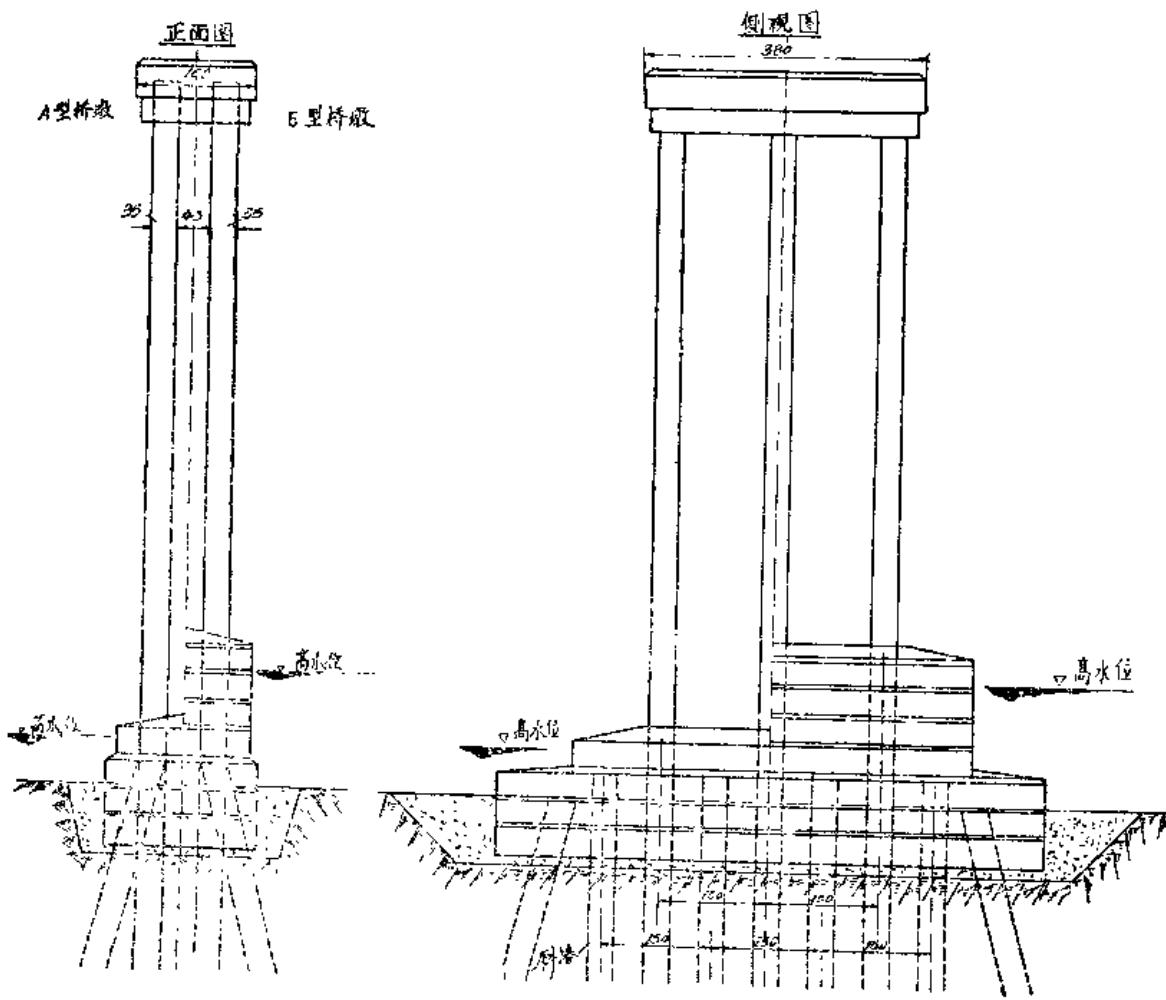


圖 8

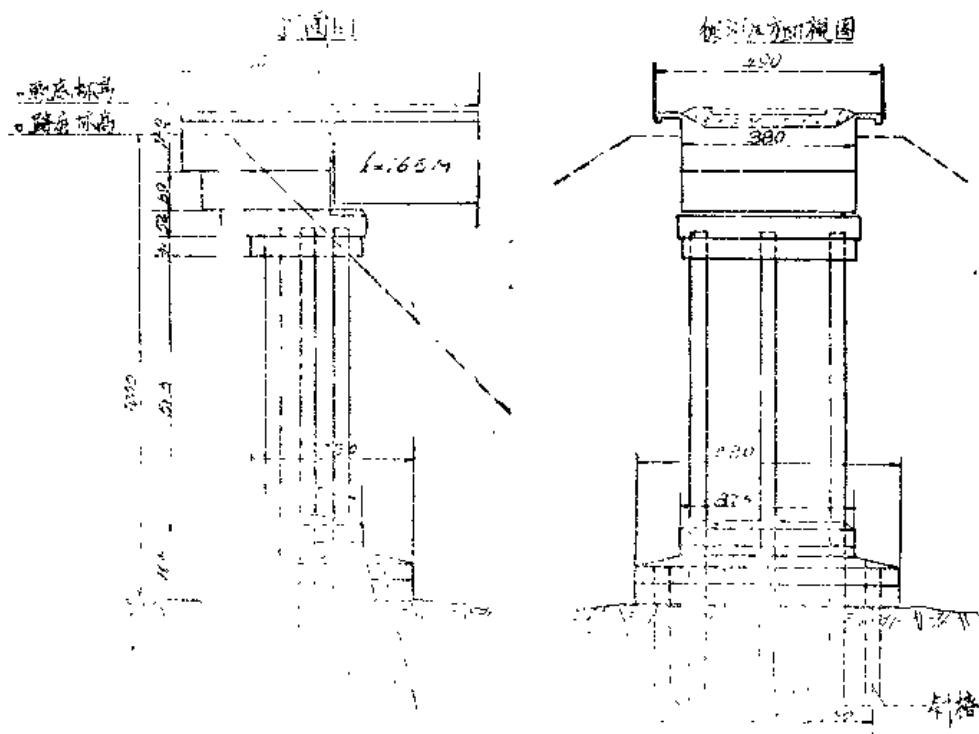


圖 9

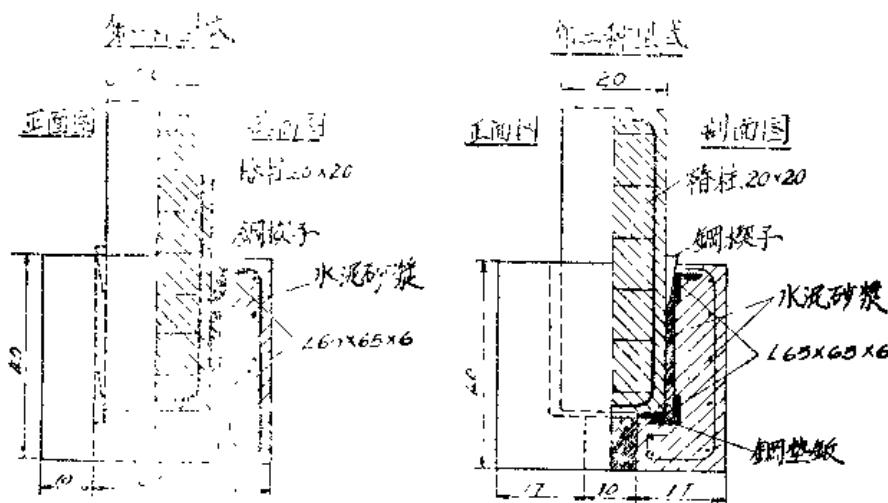


圖 10

試驗指出：

- 在靜荷載作用下，接頭完全能保證連結的強度；
- 第一種型式接頭（“直通的”）的承載強度是由水泥砂漿與短柱粘結的強度決定的。接頭能保證豎直杆件之間的剛性聯繫；
- 第二種型式接頭（“杯形”）的承載強度是由豎直杆件（短柱，樁）的強度決定的；
- 為了將其聯結成整下必須採用含水泥量較多的砂漿（1.5：1.0），水灰比對

于第 I 种型式的接头用  $\frac{W}{C} = 0.35$ ，对于第 II 种型式的接头用  $\frac{W}{C} = 0.45$ 。

除了已指出接头质量较重的试验研究以外，曾经在墩台第一次加载时期以及在使用过程中对它进行了观察。

观察指出：建成的桥在第一次加载时，其墩并无任何沉落。只是在运用开始一个半月后，曾发现了 3~5 公厘的沉落，此沉落没有进一步加大。同时也曾发现桥台有向河岸方面轻度的倾斜，倾斜的数值则是在所进行的测量的精度限界之内。

在动力试验时，自动记录仪显示墩台有 0.2~0.3 公厘的弹性沉落，并有平均振幅是 0.3 公厘的水平振动。所试验的桥的高度则是 3.5 公尺。

在计算上述结构的桥梁时（主要是墩台的计算），尚有一系列的假定，其最重要的可述之于下：

a) 路基填土的水平压力按主动土压力的公式（库仑公式）计算，桥的受力宽度按直径的二倍计，挡墙部分则按其全宽计；

此项压力系由桥台和第一桥墩内所有的各根墩平均分担；

b) 计算桥时，假定墩在地面之下 1.5 公尺处固定，而在承台内则是铰接；

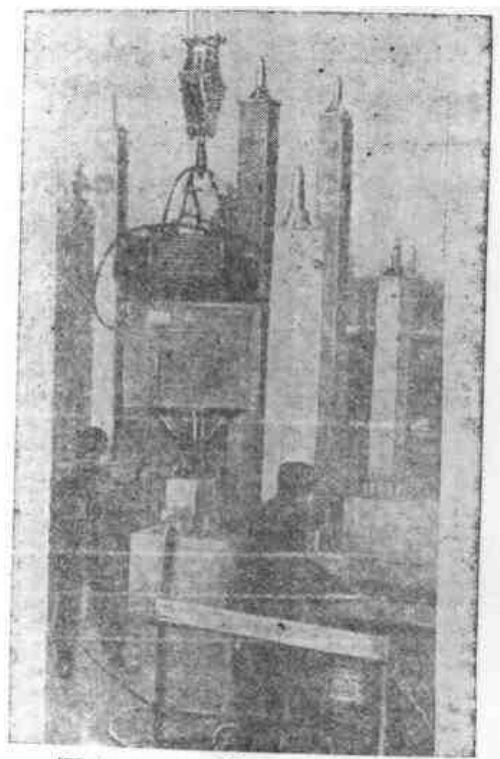
c) 制动力系由所有的墩台平均分担。

在使用震动打桩机沉桩的过程中，现有不少经验公式可用以求得沉桩所达到的承载能力，在这些公式中含有震动打桩机、桩、土壤的因素，并且还包括有一系列系数。测量出桩的最后沉落速度和电动机的能量消耗以后，就可算出所沉的桩的极限荷载数值。若在沉桩将近终了时将沉的沉落速度和振幅（以公分计）测出，则该荷载也可得到。

为了确定一系列系数，不管在怎样优越的条件下，都必须进行试验性的沉桩，并对各该桩进行静力的加载试验。

应该说明，虽然在沙质土中震动沉桩不会引起任何困难，但在粘性的和卵石质的土质中沉桩是困难的，它并且需要震动打桩机的电马达持久的工作，而现今所用的马达尚不能满足这种要求（用绕阻式转子的吊车马达），马达将会很快发热。因此，在这种场合下，必须十分谨慎，不时使其间歇的工作。

为了克服表层土壤内的障碍（卵石或粘土层等），建议在土壤中构成孔穴。为此，可使用长约 3~4 公尺的“先锋”桩，它们可用金属或钢筋混凝土制造，它具有加强的端头，端尖并有平滑的倾斜面。这样的桩容易击入土中，同时易用吊车将它拔出。在构成的孔穴中，将其桩插入，并再用一般方法沉桩。



照片 3 用震动打桩机打桩