

109

130819

卵石层下沉鉛管柱施工經驗

86.5543 鉄道部 大橋工程局 編

T.D.G.

1962.11.造

人民鐵道出版社



本書敘述了在砂夾卵石地層上用管柱鑽孔
法修建大橋墩台基礎的施工經驗。內容包括：
概況、施工程序及進度、使用主要機具、第5、
6、7號橋墩基礎工程施工過程及體會等五部
分。

本書可供鐵路及公路部門有關工程技術人
員參考。



卵石層下沉管柱施工經驗

鐵道部大橋工程局編
人民鐵道出版社出版
(北京市霞公府17號)

北京市書刊出版業營業許可證出字第010號

新华書店發行

人民鐵道出版社印刷廠印
(北京市建國門外七號院)
書名：卵石層下沉管柱施工經驗
開本：787×1092
印張：1
字數：22千

1959年3月第1版

1959年3月第1版第1次印刷

印數：1~500冊

統一書號：15043·898 定價（8）0.14 元

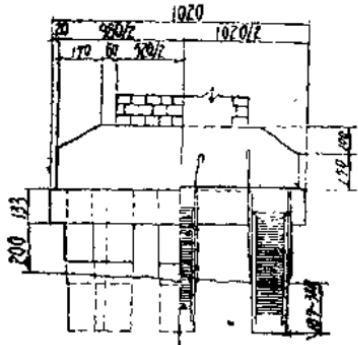
目 录

一、概况.....	2
二、施工程序及进度.....	3
三、 <u>使用主要机具</u>	5
四、第5、6、7号桥墩基础工程施工过程.....	8
五、几点体会.....	31

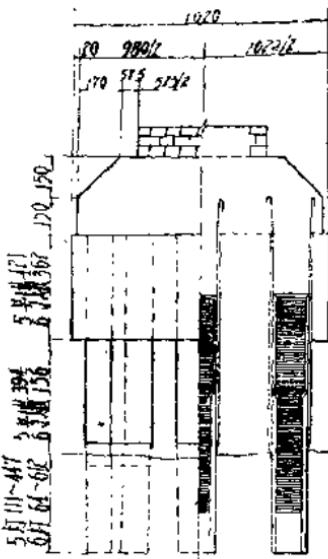
一、概 率

全桥共长351.68公尺，上部建筑左岸为4孔16公尺钢筋混凝土T梁，中为4孔66公尺上承钢桁梁，右岸为1孔16公尺钢筋混凝土T梁，均系简支梁。下部建筑分为两个桥台

7号地



6,5号机



附註 本章所用之公分为单位

1

及 8 个桥墩，全桥位于平道直线上（如图 1）。

其中第 5、6、7 号桥墩基础均在深水中，用 $\phi 155$ 公分大型管柱鑽孔法施工（如图 2）。

二、施工程序及进度（如图 3 和图 4）

1. 在岸边選擇适当的場地进行圍圈和悬挂圍圈用的挑梁拼裝，与联合工作船的改装和加固。
2. 選擇錨位进行抛錨。
3. 挑梁裝在联合工作船上，并在船艙內加压重，使其平衡。
4. 联合工作船将圍圈吊在二挑梁之間，用拉杆使圍圈悬挂在挑梁上。再在艙內加压重，使其保持水平。
5. 将联合工作船連同圍圈浮运到上游，錨碇联合工作船，使接近設計位置。
6. 下沉圍圈至設計标高后，将圍圈固定挂在挑梁上，再作最后复驗定位。
7. 用水下電纜接电至联合工作船。
8. 下沉四根定位管柱至岩层，安装定位設備，将圍圈挂在定位管柱上。另下沉一根電纜管柱，在電纜管柱上設置配电房。然后撤开联合工作船，下沉其余五根管柱。
9. 管柱先用震动打桩机震动，下沉至极限，用吸石机吸出管柱內的卵石后，繼續震动下沉，如遇到大孤石不能下沉至岩层时，即用冲击式鑽机鑽孔。
10. 在岸上将鋼板桩每三块預拼为一組，用旧棉花油灰等捻繩。
11. 安装鑽机工作平台，吊鑽机进行管柱內鑽孔至設計标高。
12. 安装鋼筋骨架，在管柱內灌注水下砼。

13. 插打鋼筋柱。

14. 拆除鑄機平台，安裝水下封底倉腳手架，或利用鑄機工作平臺作封底倉的腳手架，同時進行圍堰內吸砂及卵石至設計標高。

15. 利用聯合工作船上的倉工廠，灌注水下封底倉。

16. 在倉凝固期間（3～4天）安裝水泵，準備抽水工作。

用 KA-2M-300 型鑄機鑄取管柱內倉樣品，以檢查倉質量。

抽水時將圍圈改掛在鋼筋柱上，以便拆除送柱，圍堰內水抽干後，即清理基坑，凿除管柱內浮漿及整平封底倉頂面，以便安裝承台模型板。綁紮承台鋼筋，及灌注承台倉至

編 號	工程項目	單 位	年											
			一 月	二 月	三 月	四 月	五 月	六 月	七 月	八 月	九 月	十 月	十一 月	十二 月
1	圍堰下沉及定位	个	3	2	2	3								
2	下沉長度	米	21	21	21	21								
3	安裝封底倉	个	3	2	2	2								
4	管柱施工 （具頭及底盤埋設）	公尺	72											
5	多孔沉箱沉降下底及插打 鋼筋柱	公尺	385											
6	噴塗導流槽及沉降力													
7	鋪設封底	公方	118											
8	安裝承台模型板及腳手架 及平臺	个	3											
9	調整封底及清理基坑	噸	3											
10	修建承台鋼筋	噸	322											
11	灌注承台砼及清淤	公方	2220											
12	裝置鋼筋柱	套	3											

图 4

設計标高。

17. 先拆除圍圈的十字形支撑，再进行墩身圬工工作，至水面以上4~5公尺，然后拔除鋼筋柱吊出圍圈的外导环及鋼环等，并拔出电缆管柱，改装临时供电设备，最后砌筑墩身至設計标高。

三、使用主要机具

1. 水上联合工作船一艘，长31.7公尺，宽22.0公尺，高26.5公尺，由两艘400吨铁驳拼合而成，并在铁驳两端用联接梁固定联成一体。

铁驳上装有13.16公尺高的钢塔架，塔顶上装有ГМК-20吨吊机一台，吊重能力最大为20公吨，但实际试吊25公吨，吊距最大19.8公尺，最小4.3公尺，大钩高于铁驳船面31.66公尺，吊臂最大转动角240度，吊杆对水平面最大仰角78度。吊机分为下列四部动作：

- ① 转盘转动：7.5吨电动卷扬机；
- ② 吊臂起落：5吨电动卷扬机；
- ③ 大钩起吊：5吨电动卷扬机；
- ④ 小钩起吊：2.5吨电动卷扬机。

大钩吊重与吊距的关系如下表

吊 距 (公尺)	16.7	16	15.2	14.6	14	13.4
吊 重 (公吨)	15	16	17	18	19	20

铁驳上装有混凝土工厂，拌合机为1200公升，每盘合生产量约0.8公尺³，除装卸料及挂吊钩用人工外，均由机械进行操作，进料由2吨电动卷扬机牵引翻斗经翻斗架直接倾入拌合机，拌合后再倾入5吨平车上的吊斗内，然后由2.5吨

电动卷揚机牽引平車經輕便軌道至吊机吊臂范圍內。

混凝土工厂用水，由 $\phi 75$ 公厘离心式水泵抽水到水柜供給。

铁驳上还装有柴油发电机一台，发电能力为84瓩，电压为380伏特，只是当工作船电源缺乏时才由柴油机供电。

此外还装有拔桩设备一套。

2. 水上修配船一艘，长45.46公尺，宽9.3公尺。

船上装有履带式爬行吊机一台，6缸柴油机发动，固定在铁驳面上的枕木架上。最大起吊能力为25公吨，后将吊臂接长六公尺有效长度为17.0公尺，并取出全部平衡重，最大吊重15公吨。

在船内另装有5級电动离心式水泵二台，出入水口徑150公厘，最大工作压力15公斤/公分²，流量35公升/秒，揚程150公尺，功率100瓩，附有全套起动设备，水泵管路接通即可使用，管路可集中流入水包中分别射水，也可串联起动，射水压力倍增。

船上还有修配车间，备有全套修配机械设备。

3. YKC-30型冲击式鑽机二台，冲击次数40~50次/分，冲程500~1000公厘，功率40瓩，高11.0公尺，宽2.84公尺，长5.0公尺，体重11.1公吨。

YKC-31型冲击式鑽机一台，冲击次数35次/分，冲程600~1000公厘，冲击梁使用功率为115瓩，起吊鑽头使用功率40瓩，起吊取岩筒使用功率16瓩，自重約25吨，高9.3公尺，寬5.2公尺，長9公尺。

4. KC-3型浮箱四艘， $1.8 \times 3.6 \times 7.2$ 公尺³，最大吃水量1.5公尺，自重7.2吨，舷高出水面0.5公尺时，載重量27吨，自重下沉量0.25公尺。

5. В П-3型震动打桩机一台，4个荷重轴，軸轉数408

轉/分，震動力44.2公噸。所用電動機功率100瓩，單頻率585轉/分。又BП-5型震動打樁機一台，8個荷重軸，上軸轉數508.7轉/分，下軸轉數1,017轉/分，震動力120噸，所用電動機功率360瓩，雙頻率1,500轉/分。

主要機械每月實際使用台時如表1：

表1

機械名稱	工作單位	1956年	1957年						總計	附註
			12月	1月	2月	3月	4月	5月		
TMK-20T 吊機	台時	36	266	402	493	579	522	637	2935	1~6月共使用2890合時，實際工作日為151工天，每工天以24小時連續運轉計，吊機運用率占80%。
15T履帶式 吊機	台時	75	430	424	712	533	539	—	2733	1~5月共使用2658台時，實際工作日為125工天，每工天以24小時連續運轉計，吊機運用率占80%。
9公尺 ³ /分 空氣壓縮機	台時	45	130	38	236	82	—	—	581	
離心式水泵	台時	—	45	638	433	177	90	—	1433	
BП-5及BП-3 震動打樁機	分鐘	—	122	107	116	60	—	—	405	
單級柴油自 吸式水泵	台時	—	21	106	300	202	—	—	629	
柴油發電機	台時	—	77	—	—	—	—	—	—	77

四、第5、6、7号桥墩基础 工程施工过程

1. 圈圆拼装、浮运下沉及定位。

① 圈圆拼装

圈圆由角钢、槽钢，木料等材料拼成，其中部分材料利用 УИК-М 常备式杆件，全部用螺栓連結，结构本身内部組成十字形，外周組成圓形鋼环，全高为 4 公尺（5 号墩为 8 公尺）外徑为 10.2 公尺（如图 5）。

圈圆在下沉时全重为 22 公吨，用 ГМК-20 吨吊机起吊；

圈圆制造时下层鋼环用 2C 306 型槽鋼分为三段，每段长度均相同，由于采用上下密封式盖板，拼接鋟，螺栓头均在外面，并在螺栓上加焊圓鋼筋，以免妨碍鋼板桩下插。

上层鋼环用 2C 20d 型槽鋼用綴鋟联結，綴鋟的最大距离不大于 320 公厘，导向木框的淨孔比管柱外徑大 3~4 公分，挂桩设备的拉杆应估計足够的长度，并按照桩頂实际标高在工地鑽孔。

外导环与鋼环間的淨距，应根据二块鋼板桩的高度加大約 5 公分。并以木块塞紧，以維持要求，当插打鋼板桩时，再行取去木垫。

施工时最深水为 10 公尺，沒有安装下层外导环，抽水后检查，鋼板桩与鋼环間距离不大，大部均密贴。

5 号墩圈圆高 8 公尺，比施工水位高 3 公尺，同时圈圆下沉入水的深度也較原設計标高降低 1 公尺，因而第 I 层鋼环在下沉之前，即需在中間填充 200 級混凝土加固，并在第 III 层鋼环中預先做好模板，俟水位增到該层鋼环时，亦須同样填充 200 級合加固。頂層鋼环系利用七号墩凿除拆下来的第 III 层旧鋼环。

圍圈系在武汉制造后运到工地的，原設計在铁驳上拼装，为了节约船只，改在岸上拼装，用ГМК-20吨吊机吊挂在联合工作船的挑梁上，起吊时用8个吊点，当围圈悬挂在联合工作船挑梁上时，整个重量由三个支点来承受。

第Ⅰ层钢环内灌注仓工作是在围圈挂在联合工作船上后进行的，这时围圈全重为31公吨。

② 导向船布置

导向船是利用联合工作船来做的，在其前面安装三个挑梁作为悬挂围圈的三个支点。

设计时要求悬挂围圈后须在联合工作船后船压重约116公吨，使围圈成水平状态。但实际上只压50公吨，因此有些倾斜。但在下沉围圈时，用各种厚薄不同的木板加垫在支撑处，调整围圈接近水平。在定位工作中将原设计的联合工作船的位置由下游移到上游，转了180度。联合工作船位置的改变有下列三点原因：

甲、因三角缆基点均在桥中线下游，定位时工作船在下游挡住了测量视线。

乙、上游主锚绳全部露出水面，使装载管柱的木船和装有高压水泵及25吨履带式吊机的修配船，都不便就位，同时由火轮拖带的船只须由上游下放靠墩，不甚安全。

丙、配电房的电缆管柱是在围圈下游2公尺处，联合工作船正将其位置压住，必需当围圈挂在定位管柱上之后将联合工作船后退6~7公尺，才能下沉电缆管柱。如联合工作船在上游便可先下沉此管柱，这样就能提前安装配电设备。

工作船改放在桥渡线上游，挑梁位置也作了相应的变更，使工作船边至围圈中心距离较短的一端靠近岸，以适合水面的宽度和深度。

③ 定位船布置

原設計定位船系用二艘約20吨的木船，上面用鋼构件将其拼結起来。

在施工时因流速很小，夜不通航，定位船的作用不大。但为了防止木排及安置滑車起見，乃改用一艘木躉船，主锚繩通过躉船上的馬口与滑車的千斤相連，間接送到聯合工作船手絞車上，这样的定位船就比較简单了。

定位船二側原設計使用的两个 500 公斤鐵錨亦取消不用。

④ 錨錨設備

根据水流摩擦力、冲击力、以及风力計算，結合現有料具主錨重量需用 2.5~2.8 公吨，鋼絲繩 $\phi 28$ 公厘的需用一根，另用一根 $\phi 25$ 公厘的；其他各錨均用 0.75~1.5 公吨，鋼絲繩均用 $\phi 22$ 公厘；在航道上的邊錨用一根 $\phi 54 \times 40m$ 的鐵鏈，在近岸的邊錨用地壠。

⑤ 團圓浮运

定位船与錨錨設備布置就緒，團圓拼好后悬挂在導向船的挑梁上，用拖輪浮运就位。5号墩定位工作由于抛錨位置不准确，收紧上游主錨时導向船反向下游走，紧下游尾錨，船却向上游走，这样整整花了一个班的时间，还未定好位，后来将錨位重新整理，才初步完成定位工作。

⑥ 團圓下沉

由于團圓入水仅 2 公尺左右，尚未达到复蓋层上，故下沉工作比較簡單，6、7 号墩團圓用吊机吊着沿滑道控制方向下沉。5 号墩團圓重 31 公吨，吊机不能起吊，乃用平衡重设备以減輕吊机的受力（如图 6），在二邊挑梁处的平衡重各为 1.4 公吨，在小挑梁处为 0.7 公吨，全部滑車之鋼絲繩走 4 道，可使吊机減輕吊重 14 公吨。

当團圓下沉时，平衡重上升，至到挑梁頂部后，即停止

圍圈下沉再用圍圈上的3吨绞车放长钢丝绳，使平衡重又恢复到原来位置，复行下沉围圈。如此反复进行5次，围圈下沉到设计标高。

但在下沉工作中，当吊钩完全松劲时，围圈不下沉，这说明因滑车装置方向不顺而增加了摩阻力，平衡重实际所产生的力大于围圈重量，经将平衡重量减少一些，围圈才顺利下沉。

(7) 围圈定位

围圈下沉后，利用全部锚绳的松紧，使围圈正式定位。然后下沉定位管桩三根，将围圈挂牢在定位桩上，到此围圈

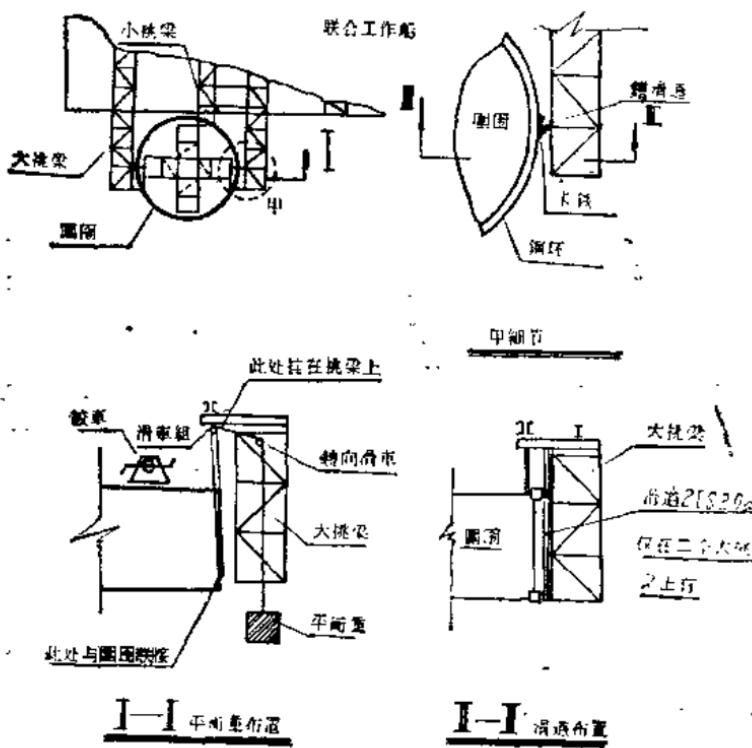


图 6

的定位下沉工作即告完成。

茲將 5 号墩圍圈浮运下沉和定位实际所使用的时间介紹如表 2：

表 2

工作項目	時間 (分)	附 註
浮 运	44	距離約 200 公尺
連接錨鏈	30	
初步定位	240	
輸送电源	15	一切准备工作預先做好
鋪設正式電纜	90	與初步定位同時進行
圍圈下沉	110	
正式定位	960	5 号墩因鑽位須重新調整延誤了一些時間， 6，7 号墩只須一個班就可

2. 管柱下沉

① 地質情況

技術設計前，曾在 5 号墩鑽 3 孔，6、7 号墩各鑽一孔，并制成地質斷面圖。但由于鑽孔太少，代表性不够，与實際情況有些不符，因此在施工過程中，曾多次派潛水工下去取出岩石和復蓋層樣品，并且了解柱尖和岩盤結合情況。从而得出岩層面標高，確定岩層和復蓋層性質，制定比較切合實際情況的地質斷面圖（如圖 7）。

技術文件中指出：復蓋層均是砂夾卵石，實際大部份是卵石，如 7 号墩處含砂極少，5 号墩處含砂也不到 $\frac{1}{3}$ 。因而下沉管柱的施工方法，不能用射水沖刷。

6 号墩處砂岩上有一層厚達 2 公尺的泥灰岩，但在技術文件中未提及，因而鑽孔深度須加深。

② 管柱下沉方法

下沉 7 号墩 4 号管柱時，曾在管柱四週均勻安置 4 根直

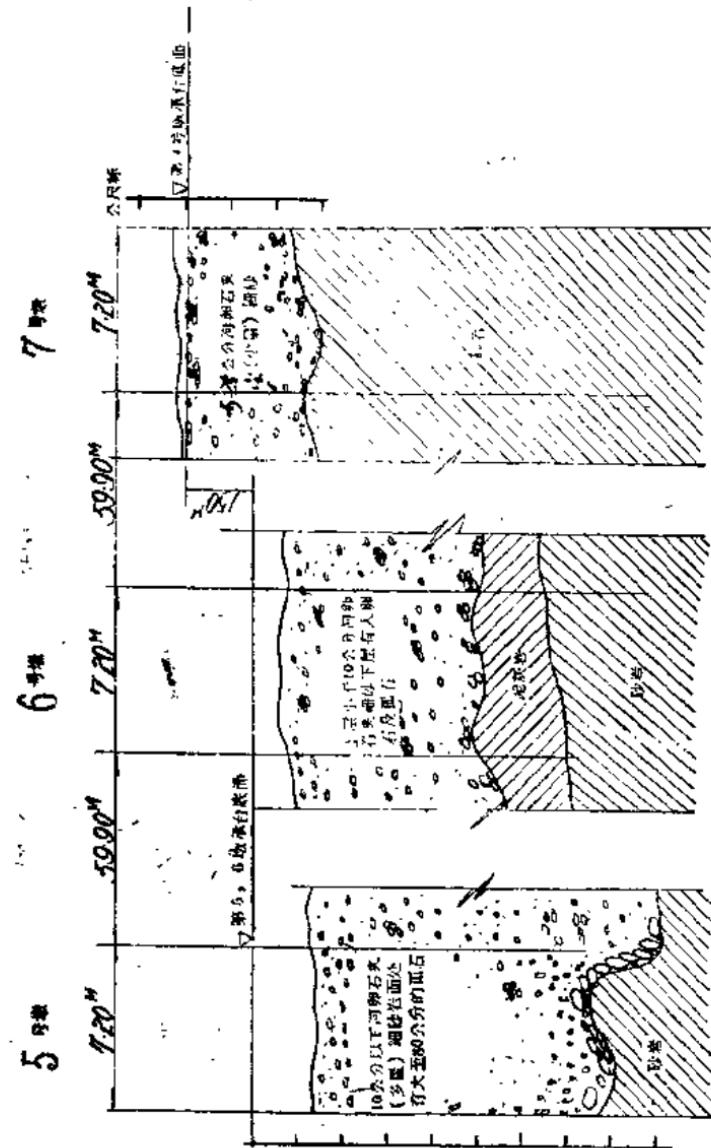


图 7

徑75公厘射水管，用兩部13公斤/公分²的高壓水泵抽水，單用射水冲刷只下沉14公分，用射水冲刷和震動打桩机震動下沉也不比單用震動打桩机震動效用大。因此決定採用震動打桩机震動下沉管柱。當震動到不再下時，用吸石机吸出管柱內卵石，再繼續震至岩盤。在插桩時務必要垂直，并在管柱四周用木楔塞緊，最大偏斜度一般不超過 $\frac{1}{150}$ ，如管柱万一偏斜，可用鐵條滑車把管柱拉正。

由於鑽探資料不精確，管柱長度很難預定，管柱已否下沉至岩層，無法判斷。一般當管柱下沉達到岩層時，其震動下沉量很小，且跳動得很厲害。但遇到孤石或堅實的卵石層時，也會發生類似跳動現象。在卵石中用射水管冲刷，以探測岩面標高也是不可能的，如7號墩平均只能插入20公分，6號墩只能插入30公分。

③ 管柱自重下沉量（如表3）

由表3可看出複蓋层的地質不同，管柱自重下沉量的差別就很大，夾砂越多，自重下沉量越大；卵石粒徑越小自重下沉量也越大。管柱在河卵石中自重下沉量一般都不大，6、7號墩不超過50公分。

④ 用B II-5震動打桩机震動管柱下沉量

在河卵石層中下沉 $\phi 155$ 公分管柱，視震動打桩机的種類，河卵石的粒徑粗細及其含砂量多寡和在管柱內吸取河卵石情況而定。5號墩河卵石層較深，當管柱內河卵石不吸出時，使用震動打桩机震動下沉量累計數值（如表4）。

⑤ 从管柱內吸河卵石

管柱內河卵石若不吸出，管柱就無法下沉到岩層。該橋水淺而河卵石又較大，吸出管柱的河卵石經過下列試驗：

甲、空氣吸泥機：利用原有 $\phi 150$ 公厘空氣吸泥機，並使用一台風量 9 公尺³/分，風壓 7 公斤/公分²（實際 2~3 公斤/

公分³) 的柴油空气压缩机供应风力。試驗結果只有少量的小卵石和沙被吸出来，这証明由于水压很小、气量不够，致使吸出卵石效果很差。

表 3

底 槽 号 号	槽 长 (公 尺)	槽 重 (公 斤)	槽 能 动 (公 打 槽 机) 斤	总 重 (公 斤)	管 柱 的 面 积 (公 分 ²)	槽 底 断 面 积 (公 分 ²)	复 承 压 层 力 (公 斤 公 分 ²)	自 重 下 沉 量 (公 分)	附 注	
									自 重 下 沉 量 (公 分)	
5	1 18.77 21,400	550	14,000	35,950	4,550	1,200	7.8	145	复盖层有 10公分以 下河卵石夹 多量细砂， 岩面上有80公 分的砾石	
	2 "	"	"	"	"	"	"	150		
	3 "	"	"	"	"	"	"	113		
	4 "	"	"	"	"	"	"	139		
	5 "	"	"	"	"	"	"	188		
	6 "	"	"	"	"	"	"	134		
	7 "	"	"	"	"	"	"	125		
	8 "	"	"	"	"	"	"	72		
	9 "	"	"	"	"	"	"	88		
	平均			35,950			7.8	128		
6	1 15.77 18,000	550	14,000	32,550	4,550	1,200	27	21	复盖层上 层有小于 10公分的 河卵石夹 粗砂，下 层有河卵 石及砾石。	
	2 "	"	"	"	"	"	"	43		
	3 "	"	"	"	"	"	"	31		
	4 18.77 21,400	"	"	35,850	"	"	"	40		
	5 15.77 18,000	"	"	32,550	"	"	"	27		
	6 "	"	"	"	"	"	"	27		
	7 "	"	"	"	"	"	"	47		
	8 18.77 21,400	"	"	35,850	"	"	"	30		
	9 15.77 18,000	"	"	32,550	"	"	"	27		
	平均			33,300			27.7	34.2		
7	1 12.77 14,600	550	14,000	29,150	4,550	1,200	24.3	11	复盖层有 5~20公 分的河卵 石，少量 夹少量细 砂。	
	2 "	"	"	29,150	"	"	"	5		
	3 9.77 11,100	"	"	25,650	"	"	"	21.4		
	4 12.77 14,600	"	"	29,150	"	"	"	24.3		
	5 "	"	"	"	"	"	"	24		
	6 12.77 14,600	550	14,000	29,150	"	1,200	24.3	24		
	7 9.77 11,100	"	"	25,650	"	"	"	21.4		
	8 12.77 14,600	"	"	29,150	"	"	"	24.3		
	9 9.77 11,100	"	"	25,650	"	"	"	21.4		
	平均			28,000			23.3	18.5		