# 灌注桩混凝土水下浇注的 工程事故预防及处理

# 马永琪

(中航勘察设计研究院,北京 100086)

**【摘要】**结合工程实例,阐述了灌注桩水下浇注混凝土的技术要点,针对施工中常见的工程事故,提出了预防及处理的技术措施。方法切实可行,效果显著。

【关键词】水下浇注 坍落度 缺陷处理

[Abstract] According to the engineering Practice, this paper simply discusses the technical points of pouring out concrete, points out the technical measurements of prevention and treatment in the construction

**(Key woeds)** Pouring—out concrete below water collapse amount detection treatment

## 0 前言

桩基础日益成为软弱地基上工业建筑、高层楼宇、码头桥梁、重型仓储等工程经常采用的一种深基础型式。钻孔灌注桩受到了建筑设计、施工单位的重视,使其成为目前桩基础中最受欢迎的一种型式。

钻孔灌注桩受工程地质条件及水文地质 条件的影响,大多数钻孔灌注桩必须采用水 下浇注混凝土的方法施工。

# 1 水下浇注混凝土施工方法

水下浇注混凝土施工是灌注桩质量控制 中最重要的一个环节。

水下浇注混凝土是用混凝土从孔底开始 灌注,将孔内泥浆置换出来,成为混凝土桩; 一般使用密封的刚性导管浇注混凝土,也可 使用混凝土输送泵连接的柔性胶管直接插到 孔底浇注混凝土,因设备投入较大,没有被普 遍采用。

导管浇注混凝土施工必不可少的设备还 有料斗、隔水阀、导管提升机械等,为便于施 工,导管分节制作,最底一节长度不超过 6.0m,导管直径常用 200~300mm。料斗容 积为 1.0m<sup>3</sup> 比较合适。

隔水阀主要有底盖式、滑阀式两种见图1。

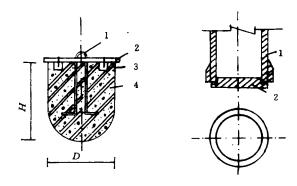


图 1 隔水阀示意图

(a)滑阀球塞 1. \$6 钢筋 2. 胶皮 3. 预埋 木块 4. C20 混凝土 D=导 管内径-20 H=D+50

(b)底盖 1. 导管 2. 钢制底盖

底盖式是在导管底部安设一底盖,将导管慢慢沉到孔底再在导管及料斗中注满混凝土,逐步提起导管,底盖随即脱落。

**作者简介:**马永琪,男,35岁,高级工程师,主任工程师。1980年毕业于长春地质学院。主要从事深基坑开挖与支护和工程降水工作。

滑阀式是将导管先放入孔内,导管底端 距孔底 0.5~0.7m(视导管直径而定),用铁 丝将隔水阀吊放在导管内水面上(不留孔 隙),料斗内注满混凝土后,剪断铁丝,隔水阀 将导管内水排出后留在孔内\*,初次浇注的 混凝土保证导管插入深度不小于 1.0m。

浇注过程中,理想的混凝土流动方式是: 最先浇注的混凝土在最上部,一直与泥浆面 稳定接触,但是,在导管插入深度较小时,导 管内新注入的混凝土是从导管四周向上流动 的,只有导管插入较深时,混凝土才会整体上 升\*\*。导管最大埋深不得大于 6.0m。

浇注过程中,应及时掌握孔内混凝土面 上升的高度及导管插入深度,测定每个混凝 土面位置应取两个以上的测点,测绳受拉伸、 湿度等因素影响,所标长度变化较大,须经常 校正。

浇注混凝土必须连续进行,否则先浇灌 进去的混凝土达到初凝,将阻止后浇灌的混 凝土从导管中流出。施工中,混凝土浇注速度 应尽可能地快一些,较好的方法,是将混凝土 从运输搅拌车中直接投到导管的料斗中去。 终止浇注混凝土前,须确定混凝土面真实高 度,以见混凝土中粗骨料为准。

在进行灌注桩施工之前,为确保水下浇 注混凝土作业,在调查确认混凝土搅拌站的 设备性能、拌制能力、运输能力等条件的同 时,还必须充分考虑施工场地内外运输车运 行路线、交通状况,卸料设备、排除孔内泥浆 措施等。

# 2 经常遇到的工程事故

水下浇注混凝土质量问题有如下几种:

- (1)导管堵塞
- (2)导管漏水
- (3)导管拔出混凝土面
- (4)混凝土上返不流畅
- (5)导管被混凝土埋住、卡死
- (6)钢筋笼上浮
- (7)混凝土拌制不符合要求

这些问题带来的后果是:

- (1)断桩
- (2)桩顶空心
- (3)桩身有夹渣、蜂窝
- (4)桩身配筋减少

以上事故可以通过施工记录分析、无破 损检测等方法来确定,由于灌注桩施工的不 可逆性,其事故处理就非常困难。

#### 3 事故的预防

水下浇注混凝土质量事故的预防应从两 方面来解决,其一是加强管理,严把质量关, 其次是提高施工人员的素质和操作水平,减 少人为的差错。常见事故预防的技术措施一 般有如下几个方面:

(1)混凝土配合比中水灰比控制在 0.5 ~0.6,砂率应在40%~50%,粗骨料最大粒 径应小于 40mm,混凝土坍落度控制在 18~ 20cm,要有良好的流动性、和易性,用料上优 先采用中粗沙,级配较好的卵石,矿渣硅酸盐 水泥,避免使用普通硅酸盐水泥。

混凝土和易性与水泥品种、砂率有极大 的关系,砂率小、粗骨料级配不好,搅拌出的 混凝土极易离析,影响水下浇注混凝土质量。

水泥品种对混凝土的流动性影响极大, 如采用普通硅酸盐水泥搅拌出的混凝土,在 和易性、坍落度都满足要求的情况下,由于混 凝土的"粘滞力"较大,浇注过程中,混凝土上 返不顺利,需经常提管、拆管,不仅影响浇注 速度,还极易造成事故。

例如济青公路惠民段某立交桥采用钻孔 灌注桩基础,桩径 ø1200,桩长 27.00m,在灌 注 2-7"桩时,使用 525"普通硅酸盐水泥, 混凝土和易性很好、坍落度为 17~19cm,采 用 \$300 导管灌注,由于混凝土上返不顺利, 频繁拆卸导管,导管插入混凝土中的深度很

<sup>\*</sup> 实际上,隔水阀并不一定留在桩底,有时可以浮在桩顶上,通过对桩身抽芯检查,可以证实。因此,预制混凝土球阀应与桩身混凝土等级相同。 \*\*利用水下浇注混凝土方法对干孔灌注施工,可以直观观测到混凝土流动情况。

小,共浇注混凝土 35m³,浇注时间竟达 7h。 后经无破损测试检验,在桩顶下 8m 处,混凝 土呈蜂窝状。后改用 425 "矿渣硅酸盐水泥, 浇注同样一根桩的时间仅为 1h20min。在不 得已使用 525 "普通硅酸盐水泥时,建议在正 常的混凝土配合比中添加减水剂,并在尽可 能短的时间内浇注完毕。混凝土配合比还应 考虑运输距离、气温影响,在夏季或运输过程 中时间较长时,应加混凝土缓凝剂,浇注前混 凝土坍落度降低可以加水灰比为 0.5~0.6 的素水泥浆。

- (2)导管使用前须做密封试验,使用后及时冲洗,预制隔水阀要准备充足,为了加快灌注速度,混凝土最好从运输搅拌车中直接投到导管的漏斗中去,我院自 1985 年开始使用,效果很好,浇注 40m³ 混凝土的一根桩,一般不超过 90min。
- (3)导管底端距孔底高度依据桩径、隔水阀种类、大小而定,最高不超过 0.5m,浇注过程中,应匀速向导管料斗内灌注,如突然灌注大量的混凝土导管内空气不能马上排出,可能导致堵管,若管内空气从导管底端排出,可能带动导管拔出混凝土面。
- (4)浇注过程中,须不断测定混凝土面上升高度,并根据混凝土供应情况来确定拆卸导管的时间、长度,以免发生桩身夹渣、断桩或"埋管"事故。如济青公路某大桥桩基础(桩径 \$1200)施工中,灌注混凝土 12m³时,按照理论或经验计算,混凝土面上升高度约9.0m 左右,但实测高度仅为3.2m,仅凭经验判断,已造成工程事故。
- (5)导管插入混凝土中的深度应根据搅拌混凝土的质量、供应速度、浇注速度、孔内护壁泥浆状态来决定,一般情况下,以2~6m为宜。

如果导管插入混凝土中的深度较大,供 应混凝土间隔时间较长,且混凝土和易性稍 差,极易发生"埋管"事故。如某时代大酒店灌 注 14 <sup>#</sup> 桩时导管被埋住,是由于导管插入混 凝土中的深度较大,和易性又差造成,某水泥厂水泥库钻孔灌注桩施工时,发生了三次埋管事故,均是因为导管插入混凝土中的深度大,浇注时间长所致。

如果预料到不能及时供应混凝土(超过1h),混凝土运输距离远,交通堵塞等因素时,除混凝土中加缓凝剂外,导管插入混凝土中的深度不宜太小,据已往经验,以5~6m为宜,每隔15min左右,将导管上下活动几次,幅度以2.0m左右为宜,以免使混凝土产生初凝假象。浇注混凝土中断超过2h,应判为断桩。

(6)产生桩顶空心的因素有:导管插入混凝土中的深度较大,混凝土坍落度小,桩径小(≤¢800)桩顶空心呈不规则漏斗形,其深度、位置与导管拔出时的位置、桩顶混凝土状态有关。

某水泥厂熟料库桩基础施工现场实测数 据如下:

桩径:∲600		桩长:28m			导管直径: <b>\$2</b> 50	
灌注结束时导管插入混凝土中深度:10m						
灌注混凝土面终止高度:地表						
导管拔出混凝土 后持续时间/s		20	120	300	600	开 <b>挖</b> 后
空心	24 # 柱	1.6m	1.0m	0.8m	0.7m	0.6m
<u>深度</u>	19#桩	1. 3m	0.6	0.5m	0.5m	0.4m

防止桩顶空心,建议采用如下方法:

- (1)灌注结束前导管插入混凝土中深度 不超过 6.0m;
- (2)灌注结束后,导管拔出混凝土之前,导管上下活动几次,幅度不超过50cm,或者用机械、人工振捣桩顶混凝土,时间不超过20s。
- (3)尽可能缩短灌注时间,避免使桩顶混 凝土产生假凝现象、降低桩顶混凝土的流动 性。

# 4 工程事故处理

工程事故处理必须按照有关规定、程序, 与业主、设计单位、监理公司等有关部门协 商,经批准后,才能进行。

#### (1)桩身缺陷处理

桩身缺陷必须经过目前国家认可的检测 手段确定,最好能够定量地指出桩身缺陷的 范围、严重程度。

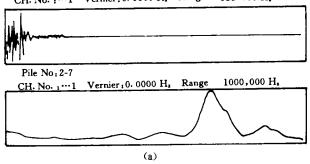
如场地条件允许,可采用补桩处理,每个 缺陷桩两侧各补一根。

对于桩身有夹渣、蜂窝的缺陷,可以采用 注水泥浆处理。例如济青公路惠民段某立交 桥 2"一7"桩,桩身蜂窝采用抽芯钻孔注浆处 理,素水泥浆用 525"普通硅酸盐水泥,水灰 比是 0.45:1,桩顶抽芯钻孔两个,从其中一 个钻孔口用水泵压清水,另一孔中返水至清 后,用注浆泵注素水泥浆,注浆管从孔底开始 注浆,两个孔都返出合格水泥浆为止。后经无 破损检验,满足工程要求(见图 2)。

#### (2)导管拔出混凝土面

水下浇注混凝土过程中,如误将导管拔出混凝土面,必须及时处理。孔内混凝土面高

CH. No. : 1 Vernier: 0. 0000 H. Range 128. 000 H.



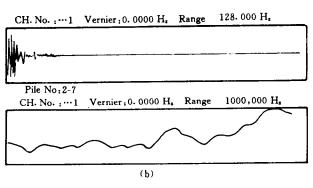


图 2 2<sup>#</sup>-7<sup>#</sup>桩动测波形及频谱曲线 (a)未经处理之前 (b)经注浆处理之后

度较小时,终止浇注,重新成孔;

孔内混凝土面高度较高时,可以用二次导管插入法,其一是导管底端加底盖阀,插入混凝土面 1.0m 左右,导管料斗内注满混凝土时,将导管提起约 0.5m,底盖阀脱掉,即可继续进行水下浇注混凝土施工。由于要克服泥浆对导管的浮力,混凝土面较深时,不宜采用;其次是用滑动球阀"二次求和法"处理,以某水泥厂生料库 54 <sup>#</sup> 桩为例见图 3,具体操作步骤如下:

- ①准确测定混凝土面位置为地表下 6.0m,将 \$250、长 7.0m 导管吊放在混凝土 面上。用双股 7\*铁丝系上预制混凝土球阀, 放在导管内水面上;
- ②导管上料斗内注入混凝土 0. 1m³,缓慢将预制混凝土球阀放在导管底端,把铁丝固定在料斗上。
- ③把导管插入混凝土面下 1.0m,料斗内注满混凝土。

④剪断铁丝,连续浇注混凝土 至地表。

此方法使用时,必须由有经验 的工程师现场指导,导管长度、吊预 制混凝土球阀铁丝长度、铁丝抗拉 强度、混凝土面实际位置等数据,必 须在事先正确确定。

(3)导管卡死、断裂造成的断桩 导管插入混凝土中拔不起来或 被拔断,如果桩径较大,可以采用二 次导管插入法处理,否则只能补桩、 接桩。

接桩一般用人工孔的办法处理,清除桩顶残渣,接钢筋笼,浇注 混凝土至设计标高。

某时代大酒店桩基础工程, 14"桩导管断裂,终止浇注混凝土; 桩径 \$600,配筋长 13.0m,混凝土 等级 C20,14"与 15"桩共一承台, 上为构造桩,因而不能用补桩的办法处理,只能接桩。

桩径小、场地小、地层以砂层、花岗岩残

积土为主,是富水层,人工挖孔处理失败,后 采用钻机处理见图 4。

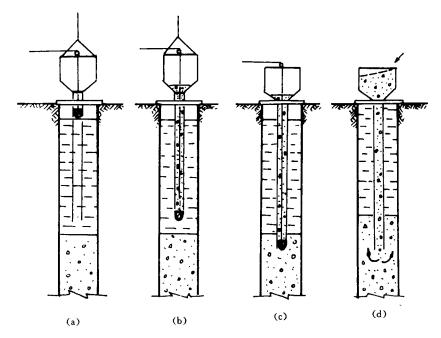


图 3 二次求和法实际操作示意图

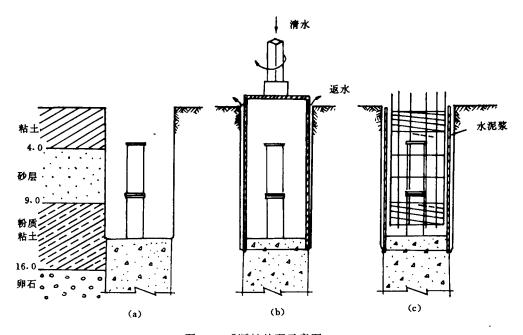


图 4 14 断桩处理示意图

①用抽芯钻机取样,确定混凝土面高度 是在地表下14.0m,浮渣层很薄,利用抽芯钻

机在桩顶四周处理浮渣层;

②用10mm厚的钢板,制作一个内径

¢600、长 14.00m 的钢筒,底口镶嵌合金钻 刃,上顶封闭,中心焊一个与回转钻机方钻杆 插接的套筒。

- ③将钢筒放入孔内,回转钻机支稳、校正,利用钢筒作钻具,使用清水正循环钻进,钢筒嵌入桩顶 1.00m,停止。
- ④将清水换做水灰比 0.5:1 的素水泥浆注入钢筒内,筒外侧充满水泥浆为止;
- ⑤将钢筒顶盖切掉,2h后,用底吸式潜水泵排出筒内水泥浆,放入钢筋笼,干孔浇注 C25 混凝土至设计桩顶标高。

## (4)钢筋笼上浮

非通长配筋的桩,当混凝土坍落度偏小、 浇注速度较快时,容易将钢筋笼浮起,施工中 除注意控制坍落度,浇注速度外,还应注意导 管底端避免位于钢筋笼底口上下 2.0m 之内 的位置;法兰连接的导管为防止挂钢筋笼,在 法兰处加焊护罩效果好。

防止钢筋笼上浮的办法很多,如:笼顶主筋与钢护简点焊在一起;用重物固定笼子吊环等;我们自 1986 年开始,采用在主筋上焊"倒刺"的方法,来防止钢筋笼上浮,效果很好。

"倒刺"用  $\phi 8 \sim \phi 10$  钢筋制作(图 5),钢筋笼同一截面焊  $3 \sim 4$  个"倒刺",每个笼子设两道即可。

#### (5)桩顶处理

设计桩顶标高常常低于地表,受泥浆各项指标、地层岩性、混凝土配合比等因素的影响,灌注混凝土时,桩顶超灌高度较难控制,一般桩顶浮渣层厚 0.5~1.0m 左右,混凝土面的高度,其准确的测定,应以见混凝土中粗骨料为准。

超过桩顶部分的混凝土,达到设计强度后,需要清除,方法有:

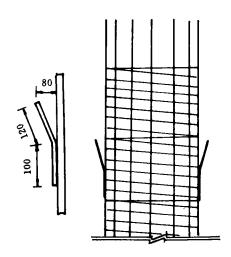


图 5 "倒刺"示意图

- ①人工凿除(效率低);
- ②风镐凿除(噪音大,桩顶易受扰动);
- ③手持冲击钻打孔,注化学膨胀剂清除(桩顶易受扰动)等。

我们在长期施工中,摸索出两种较好的方法,介绍如下:

其一是用具有一定压力的清水(压力不 宜太大),扰动桩顶上部混凝土,成为较松散、 低强度的混合物,桩头开挖后,比较容易凿 除。

其二是在灌注混凝土结束后 2h,即将桩顶上部泥浆、浮渣层人工清掉,预留 0.2 ~ 0.3m 的保护层,24h 后,人工凿除保护层即可,桩顶需要注意养护,不能失水、受冻。

# 参考资料

1 周国钧,牛青山编译.灌注桩设计施工手册.北京,地震出版社,1991.5

收稿日期:1996-05-03