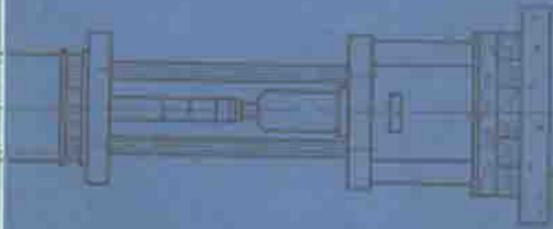


利用顶管法 重建土坝放水洞灌管

广东省水电局编



水利出版社

利用顶管法 重建土坝放水洞涵管

广东省水电局编

水利出版社

内 容 提 要

本书系根据土坝、土堤顶管施工的实际经验编写而成的，其主要内容包括：概论、顶管设计、顶管施工以及常遇问题的处理措施等。

本书可供中小型水库工程设计施工人员、技术管理人员和工人阅读参考。

利用顶管法重建土坝放水洞涵管

广东省水电局编

*

水利出版社出版

(北京德胜门外六铺炕)

新华书店北京发行所发行·各地新华书店经售

水利电力印刷厂印刷

*

787×1092毫米 32开本 2 $\frac{3}{8}$ 印张 51千字

1980年8月第一版 1980年8月北京第一次印刷

印数 0001—3140 册 定价 0.30 元

书号 15047·4080

前　　言

建国以来，我省人民发扬自力更生，艰苦奋斗的革命精神，兴修了大量的中小型水库。在抗御水旱灾害，保证农业丰收以及发电、供水等方面都发挥了很大作用。

在修建中小型水库时，为了加快施工，降低造价，多采用坝下埋管的形式。因此，涵管质量的好坏，直接影响到土坝的安全。我省已修建的中小型水库土坝的坝下涵管，绝大部分质量是好的，但也有少数质量不好，以致发生断裂、渗漏、汽蚀等损坏，影响水库安全和发挥效益。还有些水库由于原建涵管内径较小，不能进洞加固或重建新管，往往需要破坝施工，然后回填坝身。这种施工方法，不仅费工大，投资多，而且回填坝身较难达到原来的质量标准。

近年来，我省已有十几座水库工程采用“顶管法”重建涵管，施工快、投资少，取得了较好的效果，也积累了一些经验。一九七七年原水利电力部水文水利管理司嘱我局编写本书，以便提供其他地区参考。本书执笔人麦尔康，校阅人牛运光、江泳。

由于时间短，加上我们水平有限、调查研究不够，对书中错误之处，诚恳地希望读者批评指正。

广东省水电局

一九八〇年一月

目 录

前 言

第一章 概论.....	1
第二章 顶管设计	14
第一节 管线的选定	14
第二节 管道的布置	15
第三节 管道设计	16
第四节 顶力计算	27
第五节 后座设计	37
第三章 顶管施工	40
第一节 概述	40
第二节 顶管前的准备工作	41
第三节 顶管的方法及步骤	48
第四节 施工机具的使用和操作	54
第五节 回填灌浆	56
第六节 安全措施	60
第四章 常遇问题及处理措施.....	61
第一节 纠偏	61
第二节 故障的防止和排除	64
第三节 硬土层或岩石的处理	66
第五章 结束语.....	68

第一章 概 论

为了防止水旱灾害，保证农业高产稳产，以及充分利用水利资源发电及供水，我省修建了大量的水库工程。在兴建中、小型水库土坝时，有不少采用坝下埋管的布置，把放水洞埋设在土坝下部。这样，放水洞成为土坝的组成部分，其质量的好坏，直接影响到土坝的安全。据国外西佛琴尼公司等统计，由于放水洞损坏渗漏而导致土坝失事的，约占土坝失事总数的13~19%。为此，建好和管理维修好坝下放水涵洞是极为重要的。

我省修建的坝下埋管式中、小型水库土坝，绝大部分质量是好的，但也有少数水库由于勘测设计考虑不周，施工质量不好，或者运用不当，致使坝下埋设的放水洞涵管发生断裂、渗漏、汽蚀等损坏，影响了水库的安全，严重的不能发挥效益甚至不能继续使用。对存在缺陷或遭受破坏的坝下放水洞，一般采用以下方法处理：

1. 对于局部性洞壁发生裂缝、漏洞和汽蚀的，可用水泥砂浆或环氧砂浆等材料进行填补；
2. 损坏分布面较广的，可采用灌浆、喷浆等办法处理；
3. 破坏比较严重且洞径较大的，可采用内衬或内套管的办法处理；
4. 破坝重建新管。

以上各种处理方法，由于受各种条件的限制，有时往往不能取得理想的效果。如台山县山窑田水库土坝右岸设有内

径60厘米的预制钢筋混凝土管，长150米。1962年发现管段接口处严重漏水，虽两次灌浆处理，但没有彻底解决问题。又如阳江县沙湾水库放水洞侧墙和底板均为浆砌条石，洞顶为砖拱结构，由于砌筑质量不好，建成后漏水严重。1964年曾采用内套管方法处理，在洞内套入内径为60厘米的钢筋混凝土管，长65米，管外空隙用块石混凝土填充，并加灌浆处理。当时效果还好。运用几年以后，发现放水洞漏水日趋严重。经检查发现管内接头漏水，有三处射水喷砂，每十分钟喷砂量达1公斤左右。经堵塞处理，情况有所缓和，但并未彻底解除险情。因此，该水库一直被列为控制蓄水的危险水库。

对于原建放水洞内径较小而损坏又较严重的水库，由于进洞施工困难和质量不好，只能重建新管。有些水库的放水洞虽然质量上没有问题，但随着效益的扩大，要求增大放水洞的过水能力，也需重建新管。

以往重建新管都不得不把土坝挖开，一直挖到原建放水洞底，重新埋设新管，然后回填坝身，恢复原状。这种施工方法不仅费工大，耗资多，而且把已经固结的大坝挖开重新填筑，较难达到原来的密实性，新旧土结合处如果处理不好，还会造成隐患，甚至发生裂缝或渗漏。更为重要的是破坝重建新管具有一定的危险性。尤其是当放水洞上填土厚度较大时，危险性就更大。如有一小型水库破坝重建放水洞，施工期间遭遇一场大雨，造成很大的被动。

近年来，我省有些水库工程采用“顶管法”重建放水洞，取得了很好的效果。顶管法是在土坝或土堤的一侧或两侧，将预制的管段（钢筋混凝土管、钢管、铸铁管等）按设计要求，用油压千斤顶逐节顶进坝体内，参见图1和图2。

顶管施工法，早在一九五三年，北京市城市建筑部门就

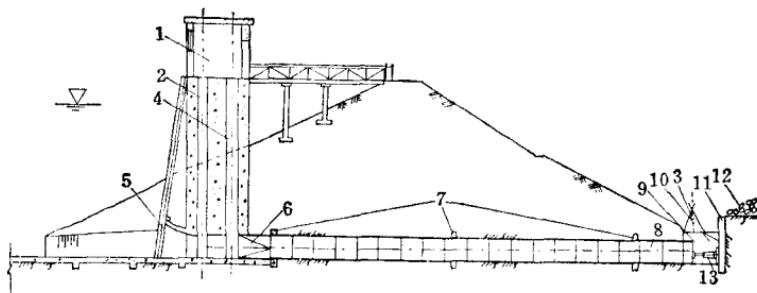


图 1 涵管顶管布置示意图

1—进水塔；2—检修门槽；3—起吊设备；4—事故门槽；5—拦污栅；6—渐变段；7—截水环；8—涵管；9—工作坑；10—出土沟；11—钢筋混凝土后座；12—堆石；13—油压千斤顶

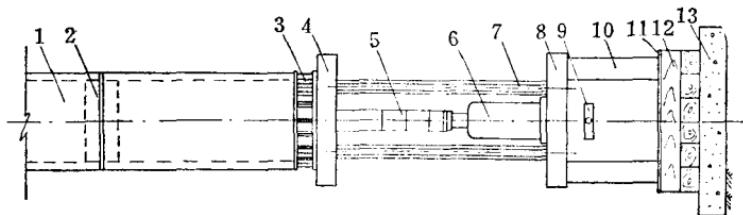


图 2 顶管平面布置示意图

1—钢筋混凝土涵管；2—内胀圈；3—钢环；4、8—横梁；5、10—顶梁；6—油压千斤顶；7—轻型钢轨；9—测量台；11—钢板（8~10毫米）；12—枕木；13—钢筋混凝土后座

已在上下水道工程中予以采用。此后在城建、铁路和公路部门推广，至今已经积累了比较丰富的经验。我省是于一九六五年开始采用的。在水利水电工程中采用顶管法施工，至今已有15座水库和水利工程成功地重建了放水涵洞。表1即为我省水库与黄河大堤采用顶管法施工的情况。

顶管施工法与开槽埋管相比，具有如下优点：

1. 可以大大减少土石方开挖和回填量。据统计，采用顶

表 1

广东省水库和黄河大堤

工程名称	湖光岩水库隧洞	湖光岩水库放水涵	湖光岩水库东干渠 高公路涵
工程地点	湛江市湖光公社	湛江市湖光公社	湛江市湖光公社
坝型	天然小山	土 坝	天然小山
最大坝高(米)	36	12.5	12
库容(万立米)	3059	3059	
工程性质	新 建	新 建	新 建
土 质	黑色火山岩	黄 粘 土	黄 粘 土
涵管直径(厘米) 内径/外径	φ 200/240	φ 125/155	
涵管长度(米)	388	54	57
涵管自重(吨) (按388米计算)	1350	90(按54米计算)	26(按57米计算)
最大顶力(吨)	<300(40米时)		<200(30米时)
后座型式	浆砌块石	浆砌块石	浆砌块石
环向配筋	内外二层主筋 φ 0.9 @12.5 厘米	内外二层主筋 φ 1.6 @10 厘米	内外二层主筋 φ 6 @ 13 厘米 内外二层钢丝网 φ 0.9, 网格 10 × 10 毫米
纵向配筋	内主筋纵向 φ 0.9 @27.2 厘米 外主筋纵向 φ 0.9 @30.3 厘米	内主筋纵向 φ 0.9 @25 厘米 外主筋纵向 φ 0.9 @28 厘米	内外二层 φ 0.6 @47 厘米
开竣工期	1965.11.25 ~ 1966.3.23	1965.9.28 ~ 10.21	1966.4.18 ~ 5.4
实际顶管日 (天/台班)	120/360	20/60	14/42
最高工效(米/班)	1.4	2.2	2.8
灌浆材料用量			
钢材耗量(吨)	34.92	3.81	2.84
水泥耗量(吨)	200	12	4.5
劳动力(工)	9000	1600	1060
投资(万元)	16.5	1.31	0.70
高程偏差(厘米)	3	0	10.6(施工中已纠正)
左右偏差(厘米)	3	3	10.7(施工中已纠正)
顶进型式	两边顶进	两边顶进	两边顶进

采用顶管法施工的情况

花县磨刀坑水库	深圳水库供水涵管	调顺岛陆军生产基地北大堤排水涵
花县花山公社	宝安县深圳	调顺岛北大堤8#地
土 坝	土 坝	土 坝
17.5	12.5	8.7
190		
修 建	修 建	新 建
砂质粘土	石英砂岩风化土，细之母千枚岩风化土	砂质粘土
$\phi 120/141$	$\phi 180/210$	$\phi 120/161$
74	56	42
80	156.8(按56米计算)	103(按42米计算)
257	352	<200
钢木混合结构	钢筋混凝土和枕木钢板混合结构	浆砌块石
$\phi 0.9@9.5$ 厘米	外层 $\phi 1.2@10$ 厘米 内层为12厘米厚钢板的内衬	内外二层主筋 $\phi 1.2@8$ 厘米
$\phi 0.6$,共16根	外层主筋 $\phi 0.9@20$ 厘米	内外二层副筋 $\phi 0.6@30$ 厘米
~1967.5	1974.2~5	1974.9.9~9.29
39/	/53	20/60
1.4	4	1.6
水泥31吨		6.188
2.1		14
43(包括灌浆)		940
1200		3(包括围堰等费用)
2.69		
9.6	1.1	6(施工中已纠正)
4.5	0.6(偏右)	12(施工中已纠正)
后端顶进	后端顶进	后端顶进

续表

工程名称	山窑田水库放水涵	沙湾水库放水涵	陈坑水库放水涵
工程地点	台山县那扶公社	阳江县大沟公社	台山县白沙公社
坝型	土 坝	土 坝	土 坝
最大坝高(米)	28	14	14
库容(万立米)	285	1380	1435
工程性质	修 建	重 建	修 建
土 质	原山破碎风化砂岩	花岗岩风化土	原山赤子黄壤
涵管直径(厘米) 内径/外径	φ96/116	φ120/160	φ96/116
涵管长度(米)	112	62.52 (顶进53.4米)	36
涵管自重(吨)	94	全管分22节, 每节重 6.25 最长顶进14节, 重 87.5	30
最大顶力(吨)	85		没有记录
后座型式	预埋长20米涵管 作座	浆砌块石及混凝土结构	原山后座
环向配筋	φ0.9@10	φ0.9@20	φ0.9@10
纵向配筋	φ0.9@20	φ0.9@25	φ0.9@20
开竣工期	1977.5~11	1976.3.27~4.17	1975.3~5
实际顶管日(天/合 班)	34/100	14/42	20/60
最高工效(米/班)	1.0	1.5米/工日	0.6
灌浆材料用量	水泥27吨	水泥21吨, 黄泥50吨	水泥7.0吨
钢材耗量(吨)	3.3	3	1.06
水泥耗量(吨)	8.8	管段22节, 水泥耗量 28, 连进出口共100	5.4
劳动力(工)	4000	3000	2600
投资(万元)	3	1.5	1.0
高程偏差(厘米)	破坝一段低4	4	偏高25
左右偏差(厘米)		偏左0.8, 偏右1	偏右5
顶进型式	后端顶进	人工挖土, 两端顶进	后端顶进

那子坳水库放水涵	石坑水库放水涵	大坑水库放水涵
台山县深井公社	博罗县福田公社	台山县赤溪公社
土 坝	土 坝	土 坝
15	24.4	16
90	767	172
修 建	修 建	修 建
原山坝头赤珠黄坭	砂质粘土	原山坡砂砾土
$\phi 96/116$	$\phi 100/130$	$\phi 96/116$
62	105 (要顶进段90)	56
52	117.9(以90米计算)	47
68	90米时设计为658吨, 已顶进52米, 实际为293吨	59.5
原山后座	人工后座, 采用加大出人口八字墙	原山后座
$\phi 0.9@10$	双筋 外层 $\phi 1.2$ 内层 $\phi 1.2$	$\phi 0.9@10$
$\phi 0.9@20$	$\phi 0.6$	$\phi 0.9@20$
1976.12~1977.2	1978.1.1~	1977.4~5
39/117	已顶进52米共41/123	23/69
0.8	1.5	1.3
水泥13.0吨	在已顶进管52米段内耗用 水泥60吨	水泥6吨
1.83	7.7	1.66
9.6	94	8.4
2000	2100	1200
1.2	6	1.5
偏高1	11(前端1、2、3节管已错动)	符合设计
偏左0.5	2	符合设计
后端顶进	两端顶进	后端顶进

续表

工程名称	深冲水库放水涵	鹅斗水库放水涵
工程地点	台山县那扶公社	台山县汶村公社
坝型	土 坝	土 坝
最大坝高(米)	16.7	15
库容(万立米)	93	465
工程性质	修 建	扩 建
土 质	原山坡坚硬粘性红土	原山坝头坚实红壤土
涵管直径(厘米) 内径/外径	φ 96/116	φ 96/116
涵管长度(米)	62	70
涵管自重(吨)	52	≈59
最大顶力(吨)	43	56.7
后座型式	原山后座	预埋涵管长20米作后座
环向配筋		
纵向配筋		
开竣工期	1978.1~5	1978.3~4
实际顶管日(天/台班)	20/60	18/54
最高工效(米/班)	1.5	3.6
灌浆材料用量	水泥40吨	水泥27吨
钢材耗量(吨)	1.83	2.07
水泥耗量(吨)	9.3	10.5
劳动力(工)	1500	2000
投资(万元)	2.0	1.5
高程偏差(厘米)	符合设计	符合设计
左右偏差(厘米)	符合设计	符合设计
顶进型式	后端顶进	后端顶进

长坑水库放水涵	董楼引黄闸	小沙水库放水涵
台山县水埗公社	河南省濮阳县董楼村	从化县良口公社
土 坝	土 堤	土 坝
26	10(填土高8米)	
960	引水6立米/秒	
(套 管)	(引黄灌溉闸)	
原旧混凝土涵管内径1米	重 壤 土	花岗岩风化土
φ73/96	φ150/184	φ100/120
112	总长80.8, 顶进长28	总长74, 顶进长60
85	总重177.6, 顶进重62.2	
79.4	288	
浆砌石后座	重力式浆砌石后座	浆砌石推力墩
	内层12×φ1.2@=17.5厘米 外层12×φ0.8@=17.5厘米	
	56×φ0.8@17.5~20厘米	
1978.10~12	1968.10.17~11.9	
4.5/13	/56	
10	2	
水泥15吨	黄泥浆	
2.65	6	
14.0	30	
1100	9000	
4	4	
符合设计	± 1	
符合设计	± 1.9	
后端顶进	两端顶进	

管法施工较破坝法可减少土石方开挖和回填量80%以上。如阳江县沙湾水库用顶管法施工，开挖回填土石方为破坝法的20%；深圳水库约为7~10%；湛江市郊湖光岩水库仅为2~3%。

2. 施工期短，安全可靠。破坝施工，一般需要几个月的时间，而顶管法不计预制管时间，实际顶管约需二十多天。如台山县陈坑水库第四副坝（坝高8米）1965年破坝换管，大规模施工三个月。1975年，该库第一副坝（坝高14米）用顶管法重建放水洞，实际顶管时间仅20天。由于施工期短，可以充分利用春耕后至汛前一段时间。

3. 节约劳力。破坝法施工因开挖回填量大，又要抢工，争取在汛前完成以保安全，因此往往需要动用大批劳力。而用顶管法施工可以大大节约劳力。如磨刀坑水库用破坝法重建放水洞需劳动工日为95000个，而采用顶管法只用了1200个工日，仅为破坝法施工劳力的1.3%。又如湖光岩水库放水涵和东干渠公路涵用顶管法施工，节约劳动工日都在90%以上。

4. 节约钢材、水泥和资金。据统计比较，宝安县深圳水库采用顶管法的钢材用量仅为破坝法的30%；水泥用量为50%，投资为60%。花县磨刀坑水库顶管的钢材和水泥用量分别为破坝法的30%、50%。台山县陈坑水库用顶管法比破坝法节约资金约12000元；磨刀坑水库节约资金50%以上。

5. 工程质量较好。用顶管法施工，将预制管顶进后，进行回填灌浆，可将管外壁与开挖土洞面之间的空隙填密。因此顶管后投入运用，很少发现有渗水现象。

6. 用顶管法施工不影响坝（堤）面的建筑物和观测设施，而且施工时也不影响水库的正常运用。深圳水库用顶管

表 2

磨刀坑水库开挖坝体重量建涵管与顶管方案的比较

方 案	工程量(立米)		主要材料						费用用(元)			劳 动 日 (工日)					
	混 凝 土	浆 砌 石	水 泥		钢 材		木 材		石 料		施工 机 械	回 填 土	工 资	总 计			
			吨	元	吨	元	立米	元	立米	元							
开 挖	137	220	62600	77	5400	7.2	5700	60	6000	357	2150	19250	29000	48250	95000		
顶 管	39	0	80	43	3010	2.1	1680	4	400	35	240	5330	10100	1750	6600	23780	1200

表 3

湖光岩水库隧洞、放水涵工程明挖(或分块衬砌)
与顶管方案比较

序号	工程名称	方案	工程量 (立米)	主要材料						费用用 (万元)				劳动日 (工日)			
				水泥		钢材		木材		石料		施工					
				吨	元	吨	元	立米	元	立米	元	机械	灌浆				
1	湖光水库 水涵	分块衬砌 顶管	920 600	3600 2000	296 200	24000 16000	44 34.92	31000 24500	280 117	42000 17500	830 540	16600 10800	12.075 7.795	5.87 8.860	0.605 0.605	21.2 2.245	21000 9000
2	湖光水库 放水涵	明挖 顶管	45 36	14400 110	15 12	1200 960	11.9 3.8	8200 2700	30 7.6	4500 1140	41 33	820 660				3.5936 1.3075	16600 1600
3	湖光水库 东干渠 厚公路涵	明挖 顶管	51 11	8616 226	9 4.5	720 360	6.9 2.84	4850 2000	5.5 2	830 300	46 10	920 200				1.1217 0.7007	11900 1060

注 表中空白项，因缺资料故未填上。