

中 等 专 业 学 校 试 用 教 材

施 工 技 术

(上、下册)

饶 勃 主编



中 国 建 材 工 业 出 版 社

一九九二年

中 等 专 业 学 校 试 用 教 材

施 工 技 术

(上、下册)

饶 勃 主编

中 国 建 材 工 业 出 版 社

一九九二年

内 容 简 介

本书较系统而又详细地介绍了建筑工程中各主要工程的施工工艺、原理和方法。全书分上、下两册，上册包括：土方与爆破工程，桩基、沉井及地下连续墙，砌筑工程，钢筋混凝土工程，预应力混凝土工程。下册包括：结构安装工程，防水工程，装饰工程，滑模与爬模工程，大模板工程，升板工程，冬期施工。

全书在介绍理论知识的同时，还总结了中建总工司近期在国内外施工中的先进经验，介绍了地下连续墙、大孔径灌注桩、多功能门型脚手架、组合钢模板、硬架支模、钢筋气压焊、整体预应力、爬模、高级装饰等先进的施工技术。

本书依据新的规范和法定计量单位编写，已被城乡建设环境保护部选为职工中专试用教材。本书既可作为建筑专业师生的教学用书，也可作为土木建筑设计、施工人员的学习和参考用书。

施工技术（上、下册）

饶 勃 主编

中国建材工业出版社出版 新华书店经销

北京仰山印刷厂印刷

787×1092 1/16 开本 49 印张 1,160 千字

1992年8月第一版 1992年8月第一次印刷

印数 1—2,930 册

ISBN 7-80090-005-3/TU·6 定价：32元

绪 论

建筑施工技术是“建筑施工与管理”专业的一门重要的专业课程。它的主要研究对象是建筑工程中主要工种工程施工的工艺原理和施工方法，同时还要研究保证工程质量和技术安全的技术措施。

通过对“施工技术”这门课程的讲授，使学生能够根据工程结构、性质、要求、以及施工条件，因地制宜地选择相应的施工方案，采取有效的保证工程质量和安全生产的技术措施，全面而高效能地完成建筑安装任务。

建筑施工技术课是一门综合性很强的技术课。它与建筑工程测量、建筑材料、建筑机械、建筑电工、房屋建筑学、工程力学、工程结构、施工组织与管理、施工预算等课程有着密切的关系。它们既相互联系，又相互影响。因此，要学好建筑施工技术课，还应当学好上述这些课程。

建筑施工技术课又是一门实践性较强的专业课。因此，要学好这门课程，必须采取理论联系实际的教学方法。除了课堂授课外，还应根据课程教学的进程和施工现场的实际情况，及时组织学生到工地进行参观和讲解，以加深学生对课堂讲授内容的理解；加添直观教学的效果，必须充分利用幻灯、电影、电视录象等电化教学的手段来提高学生对这门课程学习的积极性。

根据培养目标的要求，在教学过程中，除了讲授施工理论外，还应当加强实践性教学的环节，对学生加强实际技能的训练，从而提高施工技术课的教学质量和培养学生实际工作的能力。

建国30多年来，由于党和国家的关心和帮助，在广大建筑施工战线上的工程技术人员、领导、干部和工人群众的共同努力下，我国的建筑施工技术有了较大的进步和发展。主要表现在施工工艺和施工机具两方面有了新的发展和创新。

首先在施工工艺方面：

1、混凝土现浇施工工艺有了迅速的发展。近几年来，随着我国“四化”建设和城市改革的深入，高层建筑和多层建筑增多，因此，“液压滑升模板”和“大模板”的施工工艺得到广泛的运用和推广。由于采用了滑模和大模板施工新工艺，简化了施工程序、缩短了工期、改善了劳动条件、节约了大量的木材、同时又提高了建筑物的整体性和抗震能力。

2、混凝土预制构件的生产工艺不断地提高和完善。如混凝土材料后台上料由原来的手工操作改变成半自动化或自动化生产线。节省了劳动力，改善了劳动条件，提高了产量；预应力混凝土空心板由台座法生产改为挤压成型，或由原有的模具改制为拉模工艺，提高效率几倍；混凝土的养护工艺由坑槽蒸汽养护改为立窑或隧道窑连续蒸养，由湿热法养护改为干热法养护，提高了生产效率，节省了能源，特别是预应力混凝土有很大发展，既有采用高强钢筋生产大型构件，又创造了使用简单设备和低碳冷拔钢丝的中小型构件，使预应力技术深入发展到县、镇和乡、队企业，为推广和发展预应力混凝土开创

目 录

上 册

第一章 土方与爆破工程	(1)
第一节 土的分类及其工程性质.....	(1)
一、土的工程分类.....	(1)
二、土的工程性质.....	(2)
第二节 场地平整.....	(7)
一、的场地平整的土方量计算.....	(7)
二、土方调配.....	(21)
三、场地平整施工.....	(23)
第三节 基坑(槽)开挖.....	(28)
一、施工排水和降低地下水位.....	(28)
二、基坑(槽)开挖.....	(40)
第四节 填土与压实.....	(56)
一、影响填土压实的因素.....	(56)
二、填方的压实方法.....	(58)
三、回填土施工.....	(60)
第五节 爆破工程.....	(63)
一、爆破的基本知识.....	(63)
二、爆破材料.....	(65)
三、药包量的计算.....	(70)
四、起爆方法.....	(72)
五、爆破方法.....	(78)
六、爆破安全技术.....	(86)
第二章 桩基、沉井及地下连续墙	(91)
第一节 钢筋混凝土预别桩的施工.....	(92)
一、钢筋混凝土桩的预制.....	(92)
二、打入桩的施工.....	(94)
三、静力压桩.....	(100)
四、水冲沉桩.....	(102)
五、试桩.....	(102)
第二节 灌注桩施工.....	(103)
一、钻孔灌注桩.....	(104)
二、打拔管灌注桩.....	(108)

三、爆扩灌注桩	(110)
四、混凝土的浇注	(112)
五、灌注桩的质量问题	(112)
六、承台施工	(113)
第三节 大直径挖孔灌注桩	(114)
一、挖孔桩的设计构造与特点	(114)
二、施工程序及方法	(116)
三、质量标准及安全措施	(119)
第四节 沉井施工	(120)
一、沉井的分类	(121)
二、沉井的构造	(121)
三、沉井的制作	(122)
四、沉井的下沉	(126)
五、沉井的封底	(128)
第五节 地下连续墙	(128)
一、地下连续墙的施工程序及其施工方法	(129)
二、护壁泥浆循环工艺	(137)
第三章 砌筑工程	(142)
第一节 砌筑用的脚手架	(142)
一、外脚手架	(142)
二、里脚手架	(150)
三、脚手架的安全措施	(150)
第二节 垂直运输设备	(151)
一、井架	(151)
二、龙门架	(153)
三、附壁式升降机	(153)
第三节 砖砌体施工	(155)
一、施工准备工作	(155)
二、砖墙的组砌形式与连接	(155)
三、砖砌体的砌筑	(158)
第四节 中小型砌块施工	(166)
一、施工准备	(166)
二、中小型砌块的规格和排列要求	(167)
三、施工工艺	(168)
四、砌块施工要点及质量要求	(168)
第四章 钢筋混凝土工程	(170)
第一节 模板工程	(170)
一、对模板工程的基本要求	(170)
二、模板工程的分类	(170)

三、木模板	(170)
四、模板设计	(174)
五、组合钢模板	(176)
六、整体式钢模板安装的允许偏差	(208)
七、现浇模板的拆除	(208)
八、其它模板简介	(209)
第二节 钢筋工程	(212)
一、钢筋的分类、检验与验收	(212)
二、钢筋的冷拉	(215)
三、钢筋的冷拔	(220)
四、钢筋的焊接	(221)
五、钢筋配料单的编制	(228)
六、钢筋的加工	(234)
七、钢筋绑扎与安装	(237)
八、钢筋的代换	(238)
第三节 混凝土工程	(241)
一、混凝土施工工艺分析	(241)
二、混凝土的制备	(242)
三、混凝土的运输	(245)
四、混凝土浇灌与振捣	(249)
五、混凝土的养护	(258)
六、混凝土强度的检测与质量验收	(261)
七、混凝土质量事故的产生及其防治	(263)
第四节 钢筋混凝土预制构件的制作	(265)
一、现场就地制作钢筋混凝土预制构件	(266)
二、预制厂制作钢筋混凝土构件	(268)
三、预制构件的质量检查与验收	(278)
第五节 钢筋混凝土工程的安全技术	(279)
第五章 预应力混凝土工程	(280)
第一节 先张法	(281)
一、台座	(282)
二、张拉机具设备	(287)
三、先张法施工工艺	(293)
四、折线张拉工艺简介	(297)
第二节 后张法	(298)
一、锚具和预应力筋的制作	(300)
二、张拉机具设备及其检验	(314)
三、后张法施工工艺	(328)
第三节 电热法	(343)

一、电热法的基本原理及其适用范围	(343)
二、钢筋电热法伸长值的计算	(343)
三、电热设备的选择	(346)
四、电热拉张工艺	(348)
第四节 无粘结预应力施工工艺	(349)
一、无粘结预应力束的制作	(350)
二、无粘结预应力施工工艺	(354)
第五节 整体预应力结构的施工	(356)
一、整体预应力板柱结构的施工	(357)
二、整体预应力框架结构的施工	(363)

下 册

第六章 结构安装工程	(381)
第一节 起重机械	(381)
第二节 构件吊装的准备工作	(417)
第三节 单层工业厂房的结构安装	(420)
第四节 结构构件的吊装验算	(447)
第五节 多层房屋结构的安装	(459)
第六节 大板房屋结构的安装	(472)
第七节 结构安装工程的安全技术	(496)
第七章 屋面及地下防水工程	(499)
第一节 卷材屋面	(500)
第二节 细石混凝土屋面	(510)
第三节 油膏嵌缝涂料屋面	(518)
第四节 瓦屋面	(521)
第五节 地下防水工程及堵漏	(526)
第八章 装饰工程	(538)
第一节 抹灰工程	(538)
第二节 饰面工程	(554)
第三节 楼地面工程	(564)
第四节 罩面板和花饰工程	(581)
第五节 裱糊工程	(585)
第六节 刷浆、油漆和玻璃工程	(589)
第九章 大模板建筑施工	(602)
第一节 概述	(602)
第二节 大模板的构造与计算	(603)
第三节 大模板建筑的施工	(627)
第四节 大模板建筑施工的质量与安全技术	(636)
第十章 液压滑升模板与爬模施工	(640)

第一节	液压滑升模板的滑升原理和构造	(640)
第二节	滑模施工工艺	(654)
第三节	液压滑升模板的设计	(667)
第四节	滑模技术在工程中的应用	(673)
第五节	爬模施工简介	(693)
第六节	滑模施工的安全技术	(700)
第十一章	升板法施工	(702)
第一节	提升设备	(702)
第二节	升板施工工艺	(705)
第三节	提升阶段柱的稳定	(718)
第四节	升板提模法与升板滑模法	(723)
第十二章	冬期施工	(726)
第一节	砖石工程和冬期施工	(726)
第二节	混凝土工程的冬期施工	(729)

第一章 土方与爆破工程

任何建筑物或构筑物，都是由土石方工程开始施工。土石方工程的数量及其施工难易程度，取决于工程的性质与该地区的地质条件和地形情况。

土石方工程的施工特点：一是工程量大，在工业建筑中，每立方米的建筑物体积，就有 $1.5\sim2.0$ 立方米的土方量；在民用建筑中，亦有 0.5 立方米的土方量。尤其是建设一个大型企业，往往有几十万、几百万，甚至几千万立方米的土方量，其施工面积可达数平方公里，甚至几十平方公里。在建筑工程中，若土方工程全部由人工来完成，那么所需消耗的劳动量将占全部工程总劳动量的 50% 以上。因此，在组织土石方工程的施工时，应尽可能的采用机械化或半机械化的施工方法，并且力求做到土石方合理调配，节省施工费用。其次是施工条件复杂，因为土是一种天然物质，成分较为复杂，且土石方工程的施工多为露天作业，施工中直接受到地区、气候、水文和地质等条件的影响。因此，施工前应进行周密的调查和试验研究工作，制订合理的施工方案，合理安排施工计划。

第一节 土的分类及其工程性质

一、土的工程分类

在工程上，土根据开挖的难易程度分为八类。土的开挖难易程度直接影响土石方工程的施工方案、劳动量消耗和工程费用。土越硬，劳动量消耗越多，工程成本越高；土的软硬情况不一样，采用的施工方法也就不同。为了正确编制土石方工程施工方案，降低劳动量的消耗和工程成本，所以将土按开挖的难易程度进行工程分类。

土的工程分类见表1-1。其中：1~4类土为土，5~8类土为岩石。

土的工程分类的鉴别方法有两种：一是土地直观的鉴别方法，就是根据开挖的难易

表1-1 土的工程分类

土的分类		土的级别	土的名称	普氏系数(f)	开挖方法及工具
一类土	松软土	I	砂；亚砂土；冲积砂土层；种植土；泥炭(淤泥)	0.5~0.6	用锹、镐头挖掘
二类土	普通土	II	亚粘土；潮湿的黄土；夹有碎石、卵石的砂、种植土，填筑土及亚砂土	0.6~0.8	用锹、镐头挖掘，少量用镐翻松
三类土	坚土	III	软及中等密实粘土；重亚粘土；粗砾石；干黄土及含碎石、卵石的黄土；亚粘土；压实的填筑土	0.8~1.0	主要用镐、少量用锹，镐头挖掘，部分用镐松

续表

土的分类		土的级别	土的名称	普氏系数(f)	开挖方法及工具
四类土	砂砾坚土	IV	重粘土及含碎石、卵石的粘土；粗卵石；密实的黄土；天然级配砂石；软泥灰岩及蛋白石	1.0~1.5	整个用镐，挑棍、然后用锹挖掘，部分用楔子及大锤
五类土	软石	V~VI	硬石炭纪粘土；中等密实的页岩；泥灰岩、白垩土；胶结不紧的砾岩；软的石灰岩	1.5~4.0	用镐及挑棍、大锤挖掘、部分使用爆破方法
六类土	次坚石	VII~IX	泥岩；砂岩；砾岩；坚实的页岩；泥灰岩；密实的石灰岩；风化花岗岩；片麻岩	4.0~10	用爆破方法开挖，部分用风镐
七类土	坚石	X~XII	大理岩；辉绿岩；玢岩；粗、中粒花岗岩；坚实的白云岩；砾岩，砾岩；片麻岩；石灰岩；风化痕迹的安山岩、玄武岩	10~18	用爆破方法开挖
八类土	特坚石	XIII~XVI	安山岩；玄武岩；花岗片麻岩；坚实的细粒花岗岩；闪长岩、石英岩、辉长岩、辉绿岩和玢岩	18~25以上	用爆破方法开挖

程度和开挖中使用的不同工具来进行分类；另一种方法是用普氏系数进行鉴别；见表1—1。普氏系数是反映土壤、岩石强度指标的一个系数，可作为土壤、岩石类别划分标准之一，是苏联普罗托奇扬科诺夫教授根据研究求得土壤及岩石的强度系数值f的经验公式：

$$\text{土壤} \quad f \approx \operatorname{tg} \varphi$$

$$\text{岩石} \quad f \approx \frac{1}{100} R$$

式中：φ——土壤内摩擦角；

R——岩石抗压极限强度，并考虑岩石天然层理的条件（裂缝及节理等）。

普氏系数小于1.5的为土，等于或大于1.5的为岩石。

二、土的工程性质

土的容重，天然含水量、密实度、可松性、土的自然休止角和倾斜角，以及渗透系数等主要工程性质，直接与土方工程的质量，土体的稳定性有关，因此也涉及到土方开挖的难易程度、土方工程量的大小和施工方案的选择，从而影响土方工程的劳动力消耗量及其工程造价。所以，每一个工程技术人员必须了解和掌握土的工程性质，并在施工实践中加以正确使用。

(一) 土的容重

天然状态下土的单位体积重量称为容重。或称它为自然容重，单位是 kg/m^3 。表达式为：

$$\gamma = \frac{W}{V} \quad (1-1)$$

式中 γ —土的自然容重;

W —土的重量;

V —土的体积。

我们称它为自然容重，这是与天然状态土的提法相对应的，其含意就是土体不被扰动，土中的水分不被蒸发，保持天然的湿度。不同的土，容重不同，土的自然容重见表 1—2。土的容重与它的密实程度，含水量多少等因素有关。容重大的土比较密实，强度也较高。

在工程实践中，往往用土的容重来鉴定地基土的承载能力，同时对确定运输机具的数量和计算土方的工程量有直接关系。

表 1—2

土的自然容重参考表

土的分类	名 称	天然含水量时平均容重 (kg/m ³)
一 类 土	1、砂	1500
	2、粘质砂土	1600
	3、种植土	1200
	4、冲击砂土层	1650
	5、泥岩	600
二类 土	1、矿质粘土和黄土	1600
	2、轻盐土和碱土	1600
三类 土	1、中等密实的砂质粘土和黄土	1800
	2、含有碎石、卵石或建筑垃圾的松散土	1900
	3、压实的填筑土	1900
	4、粘土	1900
	5、轻微胶结的砂	1700
	6、天然湿度含砾石、石子(占15%以内)等杂质黄土	1800
四类 土	1、坚硬重质粘土	1950
	2、板状黄土和粘土	2000
	3、密度硬化后的重盐土	1800
	4、高岭土、干燥变硬的观音土	1500
	5、松散风化的片岩、砂岩或软页岩	2000
	6、含有碎石、卵石(30%以内)中等密实的粘性土或黄土	1950
	7、天然级配的砂石	1950

(二) 土的天然含水量

土的含水量代表土中的含水程度，一般用含水率来表示。土的含水率是土中水的重量与土的固体颗粒重量的比值，以百分数表示。如公式(1—2)所示。

$$W = \frac{A - B}{B} \times 100 (\%) \quad (1-2)$$

式中 W —土的天然含水量；

A——含水状态下的土重量；

B——烘干后的土重。

土的含水量表示土的湿度，土的含水量在5%内称为干土，在5~30%称为潮湿土，含水量大于30%时称为湿土。含水量越大，土越湿，工程性质就差，含水量小的土强度高，这是一般规律。含水量对土方工程施工有直接的影响，即挖土的难易、边坡大小和填土压实等均与含水量有关。

(三) 土的密实度

当回填土夯实后作为地基土用时，就必须强调回填土的密实度。所谓密实度，就是土的压实系数，即施工时的填土干容重与实验所得的最大干容重之比值。表达式如下：

$$D_r = \gamma_d / \gamma_{max} \quad (1-3)$$

式中 D_r ——密实度(即压实系数)，为小于1的系数；

γ_d ——施工填土干容重(kg/m^3)；

γ_{max} ——最大干容重(kg/m^3)。

表 1—3 地基填土施工质量控制值 D_r

结构类型	填土部位	密实度(D_r)	控制含水量(%)
砖石承重结构和框架结构	在地基主要受力层范围内	> 0.96	$Wy \pm 2$
	在地基主要受力层范围以下	0.93~0.96	
简支结构和排架结构	在地基主要受力层范围内	0.94~0.97	
	在地基主要受力层范围以下	0.91~0.93	

密实度是衡量回填土施工质量的重要指标，它的大小与土的容重和含水量有关。地基回填土施工质量控制的密度值见表 1—3。

(四) 土的可松性

土具有可松性。即自然状态下的土，经开挖后组织破坏、其体积因松散而增加，以后虽经回填夯实，仍然不能恢复到原来的体积，这个现象称为土的可松性。土的可松性程度用最初可松性系数与最后可松性系数来表示，如公式(1—4)、公式(1—5)。

$$K_s = V_2 / V_1 \quad (1-4)$$

$$K'_s = V_3 / V_1 \quad (1-5)$$

式中 K_s 、 K'_s ——为最初、最后可松性系数；

V_1 ——土在自然状态下的体积(m^3)；

V_2 ——土挖出后的体积(m^3)；

V_3 ——土经夯实后的体积(m^3)。

由于土可松性的特性，土经开挖以后土体松散破坏了原土结构，承载能力下降，故在未经处理的回填土上不能建造房屋。其次，土的可松性对土方的平衡调配、计算弃土或取土数量的多少，确定挖土和运输机具数量等有直接的影响。最初可松性系数是计算装运车辆及挖土机械的重要参数，最后可松性系数是计算填方所需挖土数量的重要参数。

各类土的可松性系数见表1—4。

表1—4

各类土的可松性系数参考数值

土的类别	体积增加百分比(%)		可松性系数	
	最初	最终	K _s	K' _s
一类土 除种植土外	8—17	1—2.5	1.08—1.17	1.01—1.03
	20—30	3—4	1.20—1.30	1.03—1.04
二类土	14—28	1.5—5	1.14—1.28	1.02—1.05
三类土	24—39	4—7	1.24—1.39	1.04—1.07
四类土 泥灰岩、蛋白石除外	26—32	6—9	1.26—1.32	1.06—1.09
	33—37	11—15	1.33—1.37	1.11—1.15
五至七类土	30—45	10—20	1.30—1.45	1.10—1.20
八类土	45—50	20—30	1.45—1.50	1.20—1.30

以取土作回填土为例：某工程基坑回填的体称为 100m^3 ，取土场地的土为三类土，查表1—4三类土的最后可松性系数取 $1.04\sim 1.07$ ，则需取土的数量为 $\frac{100}{1.04\sim 1.07} = 93.5 \sim 96(\text{m}^3)$ ，也就是说，挖三类土 $93.5\sim 96\text{m}^3$ ，即可回填 100m^3 体积的基坑。

(五) 土的自然休止角(α)和倾斜角(β)

土颗粒之间的相互位移而产生摩擦力；土颗粒之间的胶结力和分子之间的引力，而产生颗粒之间的激聚力。由于各类土的颗粒之间的摩擦力和凝聚力不同，边坡的土面保持稳定时与地面的水平夹角也有差异，边坡土面保持稳定时与地面的水平夹角称作为土的自然休止角(α)，在满足 α 角条件下土壁基本稳定，因此水工建筑物的土坝和永久性土工建筑物，为保持其土壁稳定，常取用自然休止角作为其坡度角。

在施工中开挖深度较大的基坑(槽)，为了保持施工阶段的土壁稳定而必需放坡，该坡度角称作为倾斜角 β 。边坡的表示方法如图1—1所示。

图中 m 为边坡系数，其含义为：当边坡的高度已知为 h 时，边

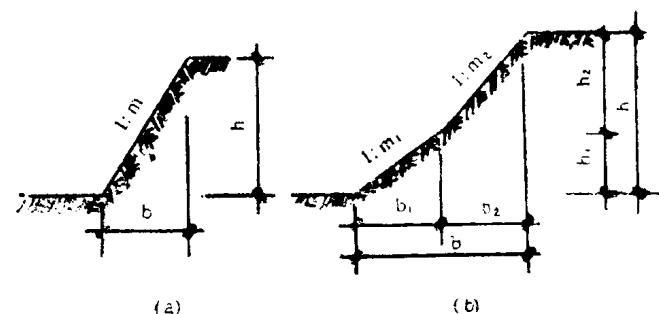


图1—1 土方的边坡

(a) 直线形边坡；(b) 折线形边坡

坡的宽度 b 则等于 mh 。当边坡高度较大时，可根据不同的土层及其所受压力，在满足土体稳定的条件下，作成折线形的边坡(图1—1b)，以减少土方量。

边坡坡度应根据不同的挖土高度和土的类别，以及边缘受力情况，按施工验收规范的规定取用，见表1—5和表1—6。例如：开挖中等密实的砂土基槽，槽深3m，要求

表 1—5

使用时间较长的临时性挖方边坡坡度值

土的类别		边坡坡度(高:宽)
矿土(不包括细砂、粉砂)		1:1.25~1:1.5
一般粘性土	坚硬	1:0.75~1:1
	硬塑	1:1~1:1.25
碎石类土	充填坚硬、硬塑粘性土	1:0.5~1:1
	充填砂土	1:1~1.5

注: 1、使用时间较长的临时性挖方是指使用时间超过一年的临时道路、临时工程的挖方。

2、岩石边坡坡度应根据岩石性质、风化程度、层理特性及挖方深度确定。

3、黄土(不包括湿陷性黄土)边坡坡度应根据土质、自然含水量和抗剪强度确定。

4、有成熟施工经验时,可不受本表限制。

表 1—6 深度在 5 m 内的基坑(槽)管沟边坡的最陡边坡(不加支撑)

土的类别	边坡坡度(高:宽)		
	坡顶无荷载	坡顶有静载	坡顶有动载
中密的砂土	1:1.00	1:1.25	1:1.50
中密的碎石类土(充填物为砂土)	1:0.75	1:1.00	1:1.25
硬塑的轻亚粘土	1:0.67	1:0.75	1:1.00
中密的碎石类土(充填物为粘性土)	1:0.50	1:0.67	1:0.75
硬塑的亚粘土、粘土	1:0.33	1:0.50	1:0.67
老黄土	1:0.10	1:0.25	1:0.33
软土(经井点降水后)	1:1.00		

注: 1、静载指堆土或材料等,动载指机械挖土或汽车运输作业等。静载或动载距挖方边缘的距离应符合施工验收规范的规定。

2、当有成熟施工经验时,可不受本表限制。

放边坡保证施工阶段的土壁稳定,挖出的土堆放在基槽的两边,试求放坡坡度。

查表 1—6 得坡度系数 $1:m = 1:10$

$$h = 3 \text{ m}$$

$$\text{则: } b = hm = 3.0 \times 1.0 = 3 \text{ (m)}$$

(六) 渗透系数

水在土中的流动称为渗透,见图 1—2。

当水力坡度等于 1 时的渗透速度为渗透系数

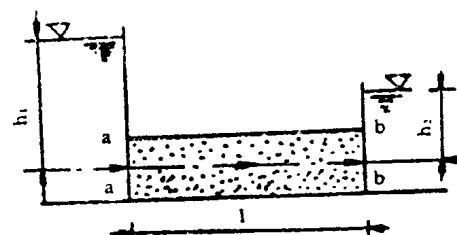
图 1—2 水在土中渗流示意图

K, 表示单位时间内水穿透土层的能力,是计算水井出水量和降低地下水位时的重要参数之一。常用 $\text{m}/\text{昼夜}$, m/h , m/s 表示。表达式如下:

$$K = V/I$$

式中 K——土的渗透系数;

V——渗透速度;



I——水力坡度。

$$I = \frac{h_1 - h_2}{l}$$

即水头差与渗透路程长度之比，称为水力坡度。

水的渗透性大小，取决于土的形成条件、颗粒级配、胶体颗粒的含量，以及土的结构等因素。根据土的渗透性不同，可分为渗透水性土（如砂土）和不透水性土（如粘土）。在透水性土中挖方时，由于地下水多，在挖方前应作好排水措施。一般土的渗透系数K值见表1-7。

表1-7

含水层内土的渗透系数经验近似值

含水层土的类别	渗透系数K (m/昼夜)	含水层土的类别	渗透系数K (m/昼夜)
漂石(无砂质充填)	500~1000	粉 砂	0.5~1
卵 石	100~500	黄 土	0.25~0.5
砾 石	50~150	粘 性 土	0.1~0.5
粗 砂	20~50	轻质粘土	0.05~0.1
中 砂	5~20	重质粘土	0.001~0.05
细 砂	1~5	粘 土	< 0.001

第二节 场地平整

由于建筑工程的性质、规模、施工期限以及技术力量等条件的不同，并考虑到基坑(槽)开挖的要求，场地平整施工有以下三种做法：

先平整整个场地，后开挖建筑物基坑(槽)。这种做法，使大型土方机械有较大的工作面，能充分发挥其工作效能，也可减少与其它工作的相互干扰，但工期较长。此法适用于场地的填挖土方量较大的工地。

先开挖建筑物基坑(槽)，后平整场地。此法适用于地形平坦的场地。这样做可以加快建筑物的施工速度，也可减少重复填挖土方的数量。

边平整场地，边开挖基坑(槽)。这种做法，是按照现场施工的具体条件，划分施工区，有的区先平整场地，有的区则先开挖基坑(槽)。

场地平整前，必须确定场地的设计标高(一般均在设计文件上规定)，计算挖方和填方的工程量、确定挖方填方的平衡调配，并选择土方机械，拟定施工方案。

一、场地平整的土方量计算

为了编制土方工程的施工方案，合理地组织施工，对挖方进行综合利用与合理的调配，为此在施工之前必须进行土方量的计算。场地平整土方量计算常用方格网法和断面法，方格网法适用于地形较为平坦的地区，对于路堑、路基等线形工程或地形起伏较大的地区多用断面法。下面主要介绍方格网法和断面法计算土方工程量的方法。

(一) 方格网法

方格网法计算土方工程量，是在新平整的场地范围内，划分成边长相等的方格，以

此分别计算各方格的土方量并加以汇总，得出总的土方量的方法，如图1-3所示。用方格网法计算土方量的步骤一般为：确定场地的设计标高；计算方格角点的填挖深度；计算方格土方量；计算边坡土方量；汇总土方量并进行平衡等。

当经计算的填方和挖方不平衡时，则根据需要进行设计标高的调整，并重复以上计算步骤，重新计算土方量。据此步骤分别叙述场地平整求解土方量的方格网法。

1、确定场地设计标高

场地平整设计标高 H_0 的确定，一般有二种情况，一种情况是在总体规划设计时，确定场地设计标高，此时必须综合考虑下述因素：要与已有建筑物标高相适应；要能满足生产工艺和运输的要求；要尽量利用地形、减少挖方数量；要求场地内的挖方和填方基本平衡，以降低土方运输费用；要有一定的泄水坡度，以满足排水需要等等。在总图上确定了设计标高 H_0 值后，据此设计标高计算土方量，若所计算的挖方量大于填方量，则设置弃土区把多余的土方调出；若填方量大于挖方量，则从取土区调进土方。另一种情况是竖向规划没有确定设计标高时，按场地内挖填平衡降低运输费用为原则确定设计标高。下面主要介绍填、挖方平衡求解设计标高的方法和步骤。

(1) 划分方格 在地形图上根据平整场地范围划分方格，如图1-4所示。图中的等高线表示地形自左向右升高， a 是方格的边长，其值根据地形复杂情况取 $a=10\sim 50m$ ，地形复杂取小值，平坦地形取大值，但一般取 $a=20m$ 。

(2) 确定方格角点地面标高 确定各方格角点地面标高的方法有两种：当精度要求较高或地形起伏变化较大时，用水平仪直接测定各方格角点的地面标高，即先将方格各角点测设于地面上，再测出各角点的地面标高，标注在各角点上；反之，则根据地形图上的等高线，用插入法求出各方格角点的地面标高，如图1-3所示。插入法又分数解法和图解法，下面分别介绍这两种方法。

①数解法 采用数解法计算时，假定每两根等高线之间的地面标高是呈直线变化的。如求角点4的地地面标高(H_4)，从图1-5中，根据相似三角形特性有：

$$h_x : 0.5 = x : l$$

$$\text{则 } h_x = \frac{0.5}{l} x$$

得

$$H = 44 + h_x$$

在地形图上只要量出 x 和 l 的长度，便可算出 H 的数值。

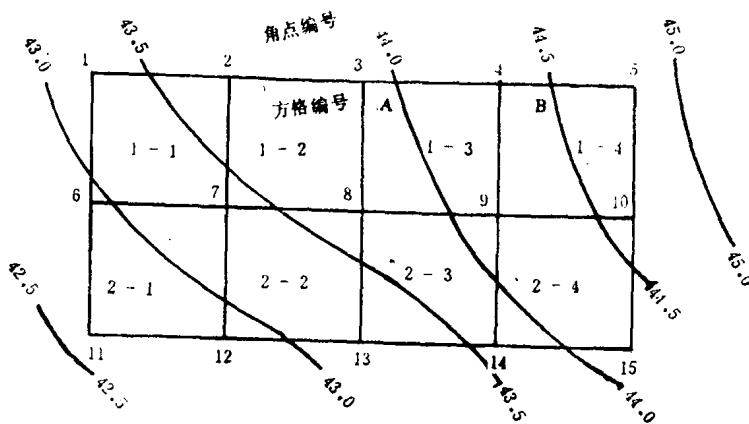


图1-3 某建筑场地地形图方格网布置