

高层建筑结构方案优选

刘大海 杨翠如 编著

中国建筑工业出版社

高层建筑结构方案优选

刘大海 杨翠如 编著

中国建筑工业出版社

(京)新登字 035 号

高层建筑设计要做到安全、经济、合理，首要的是选择最优的结构方案，其次是进行合理的计算和构造。

本书以结构方案优化为主线，系统地论述了高层建筑设计的特点、静载下竖构件差异缩短的计算、抗风设计、风振加速度控制和抗震概念设计。书中，根据国内外大量工程资料，归纳整理出适用于高楼的 5 种配筋砌体结构体系、14 种钢筋混凝土结构体系、12 种钢结构体系、7 种混凝土-钢结构体系和 5 种型钢混凝土结构体系；并系统地阐述它们的构件组成、结构特征、力学特性、变形性质、适用范围、设计要点及可供借鉴的典型实例。书末，还介绍了用于高楼的筏形基础、箱形基础、桩基础、岩石锚杆基础、高楼与裙房整体式基础等的设计方法和构造要点。

本书供建筑结构设计、施工、科研人员及土建专业师生阅读。

高层建筑结构方案优选

刘大海 杨翠如 编著

*

中国建筑工业出版社出版、发行（北京西郊百万庄）

新华书店 经销

世界知识印刷厂印刷

*

开本：787×1092 毫米 1/16 印张：36 1/4 字数：891 千字

1996 年 6 月第一版 1996 年 6 月第一次印刷

印数：1—7,100 册 定价：48.00 元

ISBN 7-112-02766-7
TU·2122 (7876)

版权所有 翻印必究

如有印装质量问题，可寄本社退换

（邮政编码 100037）

目 录

第一章 高层建筑发展概况	(1)	2. 6. 3 结构支撑化	(23)
1. 1 兴起的缘由	(1)	2. 6. 4 体形圆锥化	(24)
1. 2 高楼发展简史	(1)	2. 6. 5 材料高强化	(25)
1. 2. 1 古代	(1)	2. 6. 6 建筑轻量化	(26)
1. 2. 2 形成期	(2)	2. 6. 7 动力反应智能化	(26)
1. 2. 3 发展期	(2)	第三章 结构设计原则	(27)
1. 2. 4 繁荣期	(3)	3. 1 房屋体形	(27)
1. 3 中国高楼现状	(3)	3. 1. 1 建筑平面形状	(27)
1. 3. 1 早期建筑	(3)	3. 1. 2 建筑立面形状	(30)
1. 3. 2 近期建筑	(4)	3. 1. 3 房屋高度	(30)
1. 4 国外高楼概况	(9)	3. 2 结构布置	(32)
1. 4. 1 亚洲	(9)	3. 2. 1 抗侧力构件的平面布置	(32)
1. 4. 2 欧洲	(9)	3. 2. 2 抗侧力构件的竖向布置	(34)
1. 4. 3 美洲	(10)	3. 3 结构方案设计要点	(35)
1. 4. 4 非洲	(10)	3. 3. 1 场地选择	(35)
1. 4. 5 大洋洲	(10)	3. 3. 2 削减结构地震反应	(36)
第二章 结构设计特点	(14)	3. 3. 3 结构体系基本要求	(36)
2. 1 结构内力与变形	(14)	3. 4 结构的稳定	(39)
2. 1. 1 水平荷载成为决定因素	(14)	3. 4. 1 结构整体稳定	(39)
2. 1. 2 轴向变形不容忽视	(14)	3. 4. 2 P-Δ 效应	(40)
2. 1. 3 侧移成为控制指标	(16)	3. 5 楼盖结构	(41)
2. 1. 4 结构延性是重要设计指 标	(16)	3. 5. 1 钢梁的布置	(41)
2. 2 构件的基本形式	(16)	3. 5. 2 减轻自重的途径	(44)
2. 2. 1 线形构件	(17)	3. 6 地基与基础	(46)
2. 2. 2 平面构件	(17)	3. 6. 1 基本要求	(46)
2. 2. 3 立体构件	(17)	3. 6. 2 基础埋深	(47)
2. 3 确定结构类型的基本要素	(17)	3. 6. 3 地面以下结构	(48)
2. 4 结构体系的适用范围	(18)	第四章 配筋砌体结构体系	(49)
2. 4. 1 结构材料用量	(18)	4. 1 现状与经验	(49)
2. 4. 2 建筑内部空间	(18)	4. 1. 1 非地震区	(49)
2. 4. 3 适用房屋高度	(19)	4. 1. 2 地震区	(50)
2. 5 结构体系的选定	(21)	4. 2 集中配筋砌体	(55)
2. 6 高楼结构的发展趋势	(22)	4. 2. 1 砌体楼房的三种类型	(55)
2. 6. 1 构件立体化	(22)	4. 2. 2 震害经验	(56)
2. 6. 2 巨柱周边化	(22)	4. 2. 3 结构试验	(58)

4.2.5 设计要点	(75)	5.3.3 端筒-横墙体系	(131)
4.2.6 承载力验算	(77)	5.3.4 带框无砂混凝土墙体系	(135)
4.3 均布配筋砌体	(80)	5.4 装配式墙板体系	(137)
4.3.1 工程实践	(80)	5.4.1 结构特征	(137)
4.3.2 砌体材料	(81)	5.4.2 “连续倒塌”的防治	(139)
4.3.3 墙体配筋	(82)	5.4.3 已建工程概况	(140)
4.3.4 圈梁	(86)	5.4.4 模型试验	(141)
4.4 砖混凝土夹心墙	(87)	5.4.5 十六层试点工程	(142)
4.4.1 工程实践	(87)	5.5 框托墙体系	(143)
4.4.2 结构力学特性	(88)	5.5.1 建筑功能的要求	(143)
4.4.3 墙体构造	(89)	5.5.2 震害特点	(143)
4.4.4 构件间的连接	(92)	5.5.3 结构试验和分析	(144)
4.5 砖墙-混凝土墙体系	(93)	5.5.4 设计要点	(147)
4.5.1 应用范围	(93)	5.5.5 转换层的处理	(150)
4.5.2 体系的组成和特征	(93)	5.5.6 工程实例	(151)
4.5.3 构件的布置	(94)	5.6 框-墙体系	(154)
4.5.4 构造要求	(96)	5.6.1 结构特征	(154)
4.5.5 钢筋混凝土墙布置方案	(97)	5.6.2 结构变形特点	(155)
4.6 底框配筋砖房	(99)	5.6.3 构件受力状态	(157)
4.6.1 应用范围	(99)	5.6.4 耐震性能	(159)
4.6.2 构件的布置	(100)	5.6.5 抗震墙的布置原则	(159)
4.6.3 构件抗震等级	(101)	5.6.6 抗震墙最佳数量的确定	(162)
4.6.4 构造要求	(102)	5.6.7 抗震墙的耐震设计准则	(167)
4.6.5 工程实例	(103)	5.6.8 异形柱框架的应用	(168)
第五章 钢筋混凝土结构体系	(107)	5.6.9 工程实例	(168)
5.1 框架体系	(107)	5.7 芯筒-框架体系	(176)
5.1.1 柱网布置	(107)	5.7.1 楼层平面布局	(176)
5.1.2 楼板走向	(109)	5.7.2 结构特征	(177)
5.1.3 框架变形性质	(109)	5.7.3 结构变形特点	(178)
5.1.4 装配式框架	(110)	5.7.4 构件受力状态	(178)
5.1.5 框架设计要点	(111)	5.7.5 构件抗震等级	(180)
5.1.6 房屋最大高度	(112)	5.7.6 设计要点	(181)
5.1.7 杆件截面参考尺寸	(113)	5.7.7 工程实例	(182)
5.2 板柱体系	(113)	5.8 多筒-框架体系	(190)
5.2.1 应用情况	(113)	5.8.1 结构特征	(190)
5.2.2 建筑特点	(114)	5.8.2 结构变形特点	(192)
5.2.3 结构特征	(114)	5.8.3 构件受力状态	(192)
5.2.4 耐震性能	(116)	5.8.4 构件抗震等级	(193)
5.2.5 试点工程	(116)	5.8.5 工程实例	(193)
5.2.6 工程实例	(118)	5.9 刚臂芯筒-框架体系	(196)
5.3 全墙体系	(119)	5.9.1 体系的构成	(196)
5.3.1 现浇承重墙体	(119)	5.9.2 建筑布置需要	(197)
5.3.2 内浇外预体系	(128)	5.9.3 提高芯筒抗推能力的	

途径	(197)	6.1.1 用钢量	(257)
5.9.4 刚臂的效果	(198)	6.1.2 结构面积	(258)
5.9.5 刚臂设置原则	(202)	6.1.3 结构自重	(259)
5.9.6 约束弯矩和顶点侧移的 计算	(203)	6.1.4 工期	(259)
5.9.7 构件抗震等级	(204)	6.1.5 耐震性能	(260)
5.9.8 实腹刚臂的利弊	(204)	6.2 钢结构体系的演化	(260)
5.9.9 工程实例	(205)	6.2.1 高楼发展形势的需要	(260)
5.10 主次框架体系	(213)	6.2.2 “平面构件”结构体系的 衍生	(260)
5.10.1 结构特征	(213)	6.2.3 “立体构件”结构体系的 发展	(261)
5.10.2 结构变形特性	(214)	6.2.4 结构体系的相互渗透和 融合	(261)
5.10.3 设计要点	(215)	6.3 框架体系	(261)
5.10.4 工程实例	(215)	6.3.1 结构特征	(261)
5.11 竖筒挑托体系	(217)	6.3.2 受力状态	(261)
5.11.1 结构特征	(217)	6.3.3 变形性质	(262)
5.11.2 耐震性能	(218)	6.3.4 $P-\Delta$ 效应	(262)
5.11.3 设计要点	(218)	6.3.5 节点域变形	(263)
5.11.4 工程实例	(219)	6.3.6 底层塑性变形集中	(263)
5.12 竖筒悬挂体系	(222)	6.3.7 框架设计要点	(264)
5.12.1 结构特征	(222)	6.3.8 工程实例	(264)
5.12.2 耐震性能	(224)	6.4 框-撑体系	(266)
5.12.3 设计要点	(224)	6.4.1 结构特征	(266)
5.12.4 工程实例	(225)	6.4.2 结构变形特点	(267)
5.13 筒中筒体系	(225)	6.4.3 适用房屋高度	(269)
5.13.1 结构特征	(225)	6.4.4 轴交支撑	(269)
5.13.2 结构变形特点	(228)	6.4.5 跨层支撑	(269)
5.13.3 矩形框筒受力状态	(229)	6.4.6 偏交支撑	(270)
5.13.4 圆形框筒的竖向应力 分布	(232)	6.4.7 工程实例	(272)
5.13.5 筒中筒体系的构件内 力分配	(233)	6.5 支撑-刚臂体系	(273)
5.13.6 框筒结构试验	(234)	6.5.1 体系的构成	(273)
5.13.7 减小框筒剪力滞后的 措施	(237)	6.5.2 刚臂的效果	(274)
5.13.8 框筒底层扩大柱距的 对策	(241)	6.5.3 外圈桁架的作用	(276)
5.13.9 框筒设计要点	(243)	6.5.4 工程实例	(277)
5.13.10 工程实例	(249)	6.6 框筒体系	(279)
5.14 框筒束体系	(254)	6.6.1 形势发展的需要	(279)
5.14.1 结构特征	(254)	6.6.2 结构特征	(279)
5.14.2 工程实例	(255)	6.6.3 工程实例	(280)
第六章 钢结构体系	(257)	6.6.4 异形框筒	(282)
6.1 钢结构的特点	(257)	6.7 框筒束体系	(283)
		6.7.1 使用条件	(283)
		6.7.2 体系的构成	(283)

6.7.3 框筒柱设置方向	(283)	7.5.2 设置混凝土墙的必要性	(315)
6.7.4 框筒内部横隔的型式	(284)	7.5.3 提高墙体延性的措施	(315)
6.7.5 加劲桁架	(284)	7.5.4 工程实例	(316)
6.7.6 方形框筒束	(285)	7.6 混凝土芯筒-钢框架体系	(320)
6.7.7 异形框筒束	(286)	7.6.1 体系的构成	(320)
6.8 筒中筒体系	(287)	7.6.2 体系的特点	(321)
6.8.1 体系的构成	(287)	7.6.3 增强体系抗震能力的 措施	(322)
6.8.2 上海国贸中心大楼	(287)	7.7 混凝土筒-钢梁体系	(322)
6.8.3 北京国贸中心大楼	(288)	7.7.1 体系的构成	(322)
6.9 支撑框筒体系	(290)	7.7.2 工程实例	(322)
6.9.1 体系的构成	(290)	7.8 大型支撑筒体系	(323)
6.9.2 结构特点	(290)	7.8.1 体系的构成	(323)
6.9.3 工程实例	(291)	7.8.2 结构特点	(324)
6.9.4 支撑框筒束	(292)	7.8.3 工程实例	(325)
6.9.5 技术经济指标的比较	(292)		
6.10 巨型框架体系	(293)	第八章 型钢混凝土结构体系	(330)
6.10.1 建筑发展的需要	(293)	8.1 结构特点	(330)
6.10.2 结构体系特征	(293)	8.1.1 优点	(330)
6.10.3 工程实例	(294)	8.1.2 应用范围	(330)
6.11 悬挂体系	(299)	8.1.3 应用前景	(330)
6.11.1 结构特征	(299)	8.2 框-墙体系	(331)
6.11.2 建筑实例	(299)	8.2.1 结构特征	(331)
6.12 承力幕墙体系	(300)	8.2.2 香格里拉饭店	(331)
6.12.1 结构特征	(300)	8.3 芯筒-框架体系	(332)
6.12.2 建筑实例	(301)	8.3.1 结构特征	(332)
第七章 混凝土-钢结构体系	(303)	8.3.2 工程实例	(332)
7.1 结构特征	(303)	8.4 框筒体系	(335)
7.1.1 两类结构的互补	(303)	8.4.1 体系的构成	(335)
7.1.2 减小构件尺寸	(303)	8.4.2 德克萨斯商业大厦	(336)
7.1.3 减少用钢量	(303)	8.5 钢管混凝土结构	(336)
7.1.4 结构体系	(304)	8.5.1 发展概况	(336)
7.2 混凝土墙-钢框架体系	(304)	8.5.2 设计要点	(338)
7.2.1 预制钢筋混凝土墙板	(304)	8.5.3 工程实例	(338)
7.2.2 现浇钢筋混凝土墙	(307)		
7.3 混凝土芯筒-钢框架体系	(309)	第九章 转换层楼盖设计	(340)
7.3.1 体系的构成	(309)	9.1 转换层的功能	(340)
7.3.2 工程实例	(309)	9.1.1 上下楼层用途的改变	(340)
7.4 混凝土框筒-钢框架体系	(312)	9.1.2 上下楼层结构体系的 转换	(342)
7.4.1 体系的构成	(312)	9.2 转换层楼盖的形式	(344)
7.4.2 抗震构造措施	(313)	9.2.1 梁式楼盖	(344)
7.4.3 工程实例	(313)	9.2.2 箱形楼盖	(350)
7.5 混凝土墙-钢框筒体系	(314)	9.2.3 厚板楼盖	(352)
7.5.1 体系的构成	(314)		
		第十章 旋转餐厅结构设计	(357)

10.1 结构选型	(357)	11.7.2 实际建筑物的加速度 响应	(402)
10.1.1 旋转餐厅的类型	(357)	11.7.3 风振加速度限值	(404)
10.1.2 承重结构	(357)	11.7.4 风振加速度的计算	(405)
10.2 荷载	(358)	11.7.5 减小风振加速度的 途径	(408)
10.2.1 竖向荷载	(358)	11.8 玻璃幕墙抗风设计	(410)
10.2.2 风荷载	(359)	11.8.1 风害实例	(410)
10.2.3 地震作用	(359)	11.8.2 风荷载取值	(411)
10.3 工程实例	(359)	11.8.3 玻璃强度验算	(414)
10.3.1 外挑型旋转餐厅	(359)		
10.3.2 内收型旋转餐厅	(365)		
第十一章 抗风设计	(368)	第十二章 抗震概念设计	(416)
11.1 风荷载概述	(368)	12.1 抗震设计目标	(416)
11.1.1 风对高楼的作用	(368)	12.1.1 抗震设防的基准	(416)
11.1.2 风荷载的随机性	(369)	12.1.2 三个水准的设防要求	(417)
11.1.3 风气候基本知识	(370)	12.1.3 6度开始设防	(418)
11.1.4 风荷载基本公式	(370)	12.2 避免地面变形的直接危害	(419)
11.2 基本风压	(371)	12.2.1 避开抗震危险地段	(419)
11.2.1 近地风的特性	(371)	12.2.2 选择抗震有利地段	(420)
11.2.2 基本风速	(373)	12.3 减少地震能量输入	(423)
11.2.3 基本风压值	(375)	12.3.1 薄的场地覆盖层	(424)
11.3 风压高度变化系数	(376)	12.3.2 坚硬的场地土	(425)
11.3.1 平均风速沿高度的 变化	(376)	12.3.3 避开地震动卓越周期	(426)
11.3.2 风压沿高度的变化	(378)	12.3.4 采取隔震措施	(431)
11.4 风载体型系数	(379)	12.4 削减地震反应	(434)
11.4.1 物体表面气流	(379)	12.4.1 增大结构阻尼	(434)
11.4.2 建筑表面风压	(380)	12.4.2 采用高延性构件	(435)
11.4.3 高楼风载体形系数的 取值	(380)	12.4.3 附设耗能装置	(438)
11.5 顺风向振动响应	(383)	12.5 有利的房屋体形	(439)
11.5.1 脉动风的概率特性	(383)	12.5.1 平面要简单	(439)
11.5.2 风振系数计算式	(385)	12.5.2 立面变化要均匀	(440)
11.5.3 风振参数的计算	(388)	12.5.3 合适的房屋高度	(443)
11.5.4 风振系数的取值	(390)	12.5.4 不大的房屋高宽比	(444)
11.5.5 计算例题	(391)	12.5.5 足够的基础埋深	(445)
11.6 横风向振动响应	(393)	12.5.6 防震缝的合理设置	(446)
11.6.1 横风向振动的类型和 起因	(393)	12.6 合理的结构布置	(447)
11.6.2 气流对细长物体的 作用	(395)	12.6.1 结构力求对称	(447)
11.6.3 旋涡脱落响应分析	(396)	12.6.2 结构竖向要等强	(451)
11.7 风振不适感的控制	(401)	12.6.3 屋面小塔楼的合理 设计	(457)
11.7.1 衡量不适感的尺度	(402)	12.7 恰当的结构材料	(459)
		12.7.1 选择结构材料的原则	(459)
		12.7.2 几类结构的地震表现	(460)
		12.7.3 对材料质量的要求	(461)
		12.8 多道抗震防线	(462)
		12.8.1 震害规律的启示	(462)

12.8.2	设置多道防线的必要性	(462)	13.1.1	竖构件缩短的原因	(528)
12.8.3	第一道防线的构件选择	(463)	13.1.2	竖向缩短量	(530)
12.8.4	利用赘余杆件增多抗震防线	(464)	13.1.3	竖向变形差的后果	(533)
12.8.5	工程实例	(465)	13.2	竖向变形的计算	(534)
12.9	抗侧力体系的优化	(466)	13.2.1	基本计算数据	(534)
12.9.1	足够的抗推刚度	(466)	13.2.2	计算公式	(536)
12.9.2	结构超静定次数要多	(469)	13.3	实例分析	(537)
12.9.3	耐震的结构屈服机制	(470)	13.3.1	芯筒-框架体系	(537)
12.9.4	构件的耐震设计准则	(471)	13.3.2	型钢混凝土结构	(538)
12.9.5	耗能杆件的优选	(482)	13.3.3	钢筋混凝土结构	(539)
12.10	控制结构变形	(484)	第十四章 基础设计 (539)		
12.10.1	高楼结构的侧移	(485)	14.1	设计原则	(539)
12.10.2	结构体系的变形性质	(488)	14.1.1	基础选型	(539)
12.10.3	结构变形的限值	(490)	14.1.2	计算原则	(540)
12.10.4	减小结构侧移的途径	(492)	14.2	格形基础	(543)
12.11	刚度、承载力和延性的匹配	(504)	14.2.1	基础形式	(543)
12.11.1	刚度与承载力	(504)	14.2.2	构造要求	(543)
12.11.2	刚度与延性	(507)	14.3	筏形基础	(543)
12.11.3	结构不同部位的延性要求	(509)	14.3.1	基础形式	(543)
12.11.4	改善构件延性的途径	(511)	14.3.2	构造要求	(544)
	提高构件延性的措施	(512)	14.3.3	工程实例	(545)
12.12	确保结构的整体性	(514)	14.4	箱形基础	(545)
12.12.1	结构应具有连续性	(514)	14.4.1	基本情况	(545)
12.12.2	构件间的可靠连接	(515)	14.4.2	箱基尺寸	(545)
12.12.3	提高结构的竖向整体刚度	(517)	14.4.3	结构布置	(546)
12.13	减轻房屋自重	(517)	14.4.4	构造要求	(547)
12.13.1	减小楼板厚度	(518)	14.4.5	工程实例	(549)
12.13.2	尽量减薄墙体	(521)	14.5	桩基础	(553)
12.13.3	高强混凝土的应用	(521)	14.5.1	设计要求	(553)
12.13.4	轻质材料的应用	(522)	14.5.2	计算原则	(555)
12.14	妥善处理非结构部件	(523)	14.5.3	构造要求	(557)
12.14.1	考虑填充墙的影响	(523)	14.6	扩底墩基础	(561)
12.14.2	玻璃幕墙的构造	(525)	14.6.1	布置原则	(561)
12.14.3	外墙板的连接	(525)	14.6.2	构造要求	(562)
第十三章 静载竖向变形 (528)			14.6.3	承载力	(562)
13.1	竖构件的轴向变形	(528)	14.6.4	工程实例	(563)
			14.7	岩石锚杆基础	(564)
			14.7.1	应用条件	(564)
			14.7.2	构造要求	(564)
			14.7.3	工程实例	(565)
			14.8	主楼与裙房基础	(565)
			14.8.1	高低层之间设缝	(565)
			14.8.2	高低层整体基础	(566)
			14.8.3	设计规定	(569)
			参考文献 (570)		

第一章 高层建筑发展概况

1.1 兴起的缘由

翻开一部建筑史，可以看出，在人类的几千年文明活动中，很长一段历史时期内，建造房屋的物质手段，一直局限于土、木、砖、石等原始材料和简单砌筑方式；房屋都是低矮的，平铺在地面上，形成紧凑的组群和拘谨的空间。房屋由地面垂直地向上发展，把人类生活推向高空，使整个城市构成一幅雄伟的立体图案，还是近百年来发生的变化。就世界范围而言，尽管高楼的兴起时间很短，但发展速度很快，传播范围很广。短短的几十年间，特别是近 30 年，世界各地兴建的各式各样高楼，如同雨后春笋，在许多大中城市中拔地而起。其规模之大，数量之多，技术之先进，形式之多样，外观之新颖，让人惊叹称奇。

高楼之所以具有这样强大的生命力，在短短的几十年内得到如此蓬勃的发展，主要是出于以下几个原因：

(1) 18 世纪末的产业革命，带来了生产力的飞速发展和经济繁荣，大工业的兴起促使人口向城市集中，造成城市用地紧张，地价高涨。为了在较小的场地范围内，建造出更多的建筑面积，楼房不得不向空中延伸，由多层发展为高层。这就是兴起高楼热的最根本原因。

(2) 从城市建设角度来看，建筑物向高空伸展，可以减小城市平面规模，缩短城市道路和各种公用管线的长度，从而节约城市建设投资。

(3) 建造高楼可以增加人们的聚集密度，缩短相互联系的距离，水平交通与竖向交通相结合，使人们在地面上的活动分布走向空间化，节约了时间，增加了效率。

(4) 在建筑面积与场地面积相同比值的条件下，高楼比低矮楼房能够提供更多的自由地面。将它用作绿化和休息场地，有利于美化城市环境，并给房屋带来更充足的日照、采光和通风效果。

(5) 近几十年来科学技术的飞速进步，生产出多种轻质高强建筑材料，构思出新型的高效结构体系，创造出先进的施工技术和机械设备，提供了高速电梯、空调、防火、自控等现代化设施，为兴建高楼提供了充分必要的条件。

(6) 现代建筑思潮的倡导者，为高楼发展建立了理论基础^[1]。

1.2 高楼发展简史

1.2.1 古代

早在远古时代，人类在建筑方面就有着向高空发展的愿望和需要。在我国，早在汉武

帝时代，长安城内就已经出现了不少较高的木结构楼阁。公元 523 年，在河南登封县，用砖砌筒体和木楼板建造的嵩岳寺塔，共 10 层，高约 40m。公元 704 年（唐代）在西安建造的大雁塔，为砖木结构，砖砌塔身，木楼板，共 7 层，总高 64m。河北省定县开元寺的料敌塔，建于公元 1001~1055 年（北宋咸平年间），用于监视敌情；平面为正八边形，底部边长为 9.8m，采取砖砌双层筒体，即筒中筒体系，外筒壁厚 3m，共 11 层，总高 82m。公元 1056 年在山西省应县佛宫寺内建造的释迦塔，是迄今保存得最完好的最古最大的木塔，是一座正八边形的木结构塔楼，共 9 层，高达 67m。

在西方，上古时期的七大建筑奇迹中，就有两座是高层建筑。一座是公元前 338 年巴比伦王在巴比伦城建造的巴贝尔塔（Tower of Babel），塔高 90m。据说，当时建塔的动机是要在高空中形成葱翠的花园，以取悦于皇后。另一座是埃及亚历山大港的灯塔，建于公元前 280 年，塔高约 150m，塔身用料石砌筑，塔顶长年燃点烽火，作为航标。据考证，公元 80 年的古罗马时代，欧洲的城市中，已经建造了采用砖墙承重的 10 层楼房。公元 1100 年的 10 年间，意大利建造了 40 多座塔楼，其中一座 L'asineeli 塔楼高达 98m。

1.2.2 形 成 期

19 世纪随着工业的发展，人口向城市集中，用地逐渐紧张，这一形势要求在城市里建造高楼。不过，在 19 世纪初，由于主要建筑材料依旧是砖、石和木材，因而当时建造的大多数高楼，仍摆脱不开古老的承重墙体。例如，1891 年美国芝加哥市建造的一幢 16 层 Monadnock 大楼，就是采用砖承重墙体，底部几层砖墙的厚度竟达 1.8m。

在西方，随着钢铁产量的增加和建筑技术的进步，19 世纪开始出现采用钢铁材料制作的框架承重体系。1801 年在英国曼彻斯特建成的一座 7 层棉纺厂房，厂房内部采用铸铁框架承重，而且框架梁第一次采用工字形截面。1854 年美国在长岛黑港采用熟铁框架建造了一座灯塔。19 世纪后期，在美国芝加哥则相继建成不少高楼。1883 年建造的 11 层保险公司大楼，是采用由生铁柱和熟铁梁所构成的框架，来承担全部荷载，外围砖墙仅是自承重墙。就结构而论，这一幢大楼可以说是近代高楼的始祖。1889 年建造的 9 层 Second Rand Menally 大楼，则是世界上第一幢采用全钢框架承重的高楼。

1.2.3 发 展 期

20 世纪初，随着钢结构设计技术的进步，以及电梯的发明，高楼的建设得到迅速发展，而且层数逐步增多。楼房高度增大以后，风荷载成为结构设计的一个重要因素。由于在结构理论方面突破了纯框架抗侧力体系，提出在框架中间设置竖向支撑或剪力墙，来增强结构的抗推刚度和强度，使楼房进一步向更多的层数发展。在美国纽约，1905 年建造了 50 层的 Metrop Litann 大楼；1913 年建造了 60 层、高 234m 的 Woolworth 大楼；1929 年建造了 319m 的 Charysler 大厦；1931 年又建造了著名的 102 层、高 381m 的帝国大厦。

这一时期的高楼，虽然有着较大的发展，然而，由于结构设计仍未摆脱平面结构理论；而且建筑材料的强度低、质量大，以致整个大楼的材料用量较多，结构自重较大。

1.2.4 繁荣期

1945年第二次世界大战结束以后，建筑业得以复苏，并出现较大的发展，高楼也像雨后春笋一般在美国各地涌现，并向特高楼房发展。继而在欧洲、亚洲、澳洲以及第三世界各国，陆续建造了许多高楼，形成了世界范围的高楼繁荣期。这一时期高楼得以迅猛发展的客观条件有三：

1. 地价昂贵

人口大量向城市集聚，密度猛增，纽约每公顷1000人，香港更高达3700人，造成城市生产、生活用房紧张，地价猛涨，迫使楼房向更高空间发展。

2. 设计技术的革新

建筑结构力学由一维的平面结构理论，发展为二维或三维的立体结构理论和空间结构理论，为新的高效抗侧力体系的出现创造了条件。电子计算机的运用，提高了结构分析的速度和精度，为高楼在设计过程中进行多方案比较和优选提供了方便。上述设计技术方面的革新，增加了高楼的使用功能和适用性，并进一步降低了高楼的建筑造价。例如，1931年建造的高381m帝国大厦，采用属平面结构的框架体系，用钢量为 $206\text{kg}/\text{m}^2$ ；而1974年建造的高442m的西尔斯塔楼，由于采用了属立体结构的框筒束体系，用钢量仅为 $161\text{kg}/\text{m}^2$ ，约减少20%。

3. 轻质材料的应用

轻质隔墙和轻型围护墙的应用，减轻了建筑自重，并大大降低了基础工程费用。镜面玻璃、合金铝板等新型饰面材料的问世，更使高楼面貌焕发异彩，为城市勾画出一幅美丽空间构图，受到人们的赞许和欢迎^[1]。

1.3 中国高楼现状

1.3.1 早期建筑

我国远在古代就建造过不少很高的寺塔，在世界范围内位居前列。然而，这些高楼毕竟是纪念性或功能性建筑。作为人们居住或办公用的高楼，则是20世纪20年代以后才开始兴建的。自1921年起到1936年，在上海和广州陆续建造了一些高层旅馆、住宅和办公楼（表1-1），标志着我国现代高楼的初步发展^[1]。

中国30年代前后建造的高楼

表1-1

建造时间	1921	1923	1923	1929	1930	1931	1933	1934	1936
建筑名称	字林西报 大 楼	和平饭店	锦江饭店	上海大厦	中国银行 大 楼	国际饭店	大陆商场	毕卡第 公 寓	爱群大厦
房屋层数	10	10	13	22	17	24	10	15	13

1.3.2 近期建筑

我国近期高楼的建设起始于 60 年代末，大规模建设则是 80 年代。1968 年在广州建成 27 层的广州宾馆，1973 年在北京建成 16 层的外交公寓，1974 年在北京建成 17 层的北京饭店新楼，1976 年在广州建成 33 层的白云宾馆。到了 80 年代，我国各大城市都相继建成了一大批高层旅馆、住宅和办公楼，从而形成高楼热潮。近期我国各地建成的 20 层以上高楼结构设计概况，汇集列于表 1-2^[2]。香港中国银行是亚洲最高的楼房，72 层，高 364m。

中国近期建造的高楼结构概况

表 1-2

序号	工程名称	层数 (地上/ 地下)	总高 (m)	结构 体系	设防 烈度	场地 类别	基本周期 $\frac{x\text{ 轴}}{y\text{ 轴}}$ (s)	基底剪力 系数	最大风压 (N/m ²)	最大层间 侧移角	基础 类型
1	广东国际大厦(广州)	62/2	197	简体	7	I	$\frac{4.06}{3.09}$	0.011	2040	1/484	桩
2	京广大厦(北京)	53/3	196	简体	8	II	5.59	0.034			箱
3	京城大厦(北京)	52/4	183	简体	8	II	$\frac{0.5}{0.5}$	0.057		1/226	筏
4	深圳国贸中心大厦	50/3	161	简体	6				3334	1/1348	桩
5	深圳发展中心大厦	43/1	160	框-墙				0.028	3363	1/578	桩
6	新锦江大酒店(上海)	43/1	150	框-墙	7	III	4.0		490	1/550	桩
7	上海希尔顿饭店	43/1	140	框-墙	7	III	$\frac{3.12}{3.55}$		490	1/500 1/600	桩
8	国际贸易中心大楼(北京)	39/2	155	简体	85	II	$\frac{5.52}{5.52}$	0.040	2805	1/266	筏
9	珠江帆影 4 号主楼(广州)	39/2	136	简-框	7	II	$\frac{2.26}{2.30}$	0.016	1706	1/589	桩
10	深圳外贸中心大厦	39/1	136	简体	6			0.016	2942	1/2040	桩
11	中国银行大厦(深圳)	38/1	136	简体	7	I	$\frac{3.10}{3.14}$	0.018	2432	1/533	桩
12	深圳航空大厦	37/1	133	框-墙					2452	1/841	桩
13	虹桥宾馆(上海)	35/2	103	框-墙	7	IV	$\frac{2.80}{2.52}$		490	1/389	桩

续表

序号	工程名称	层数 (地上/ 地下)	总高 (m)	结构 体系	设防 烈度	场 地 类 别	基本周期 x 轴 y 轴 (s)	基底剪力 系 数	最大风压 (N/m ²)	最大层间 侧移角	基础 类型
14	星湖大酒店(肇庆)	34/1	118	简 体	7	I	$\frac{1.58}{1.57}$	0.016	1167	1/1202	桩
15	金陵饭店(南京)	33/1	110	框-墙	7	I	1.47	0.04		1/386	桩
16	白云宾馆(广州)	33/2	108	全墙	7	I	1.44	0.84			桩
17	天津市贸易中心	33/2	107	简 体	8	I	$\frac{1.42}{1.54}$	0.053		1/522	桩
18	广州白天鹅宾馆	33/1	90.4	全 墙	7	I	$\frac{1.57}{1.61}$	0.017	1579	1/3260	桩
19	深圳亚洲大酒店	32/1	96	简 体	6	I	$\frac{3.37}{3.25}$	0.010	1932	1/1090	桩
20	国际贸易中心公寓(北京)	30/1	106	简 体	8	I	$\frac{2.20}{2.20}$	0.05		1/603	筏
21	国际大厦(深圳)	30/3	101	框-墙	8	I				1/1363	箱
22	广东省人民银行(广州)	29/1	109	框-墙	7	I	$\frac{2.54}{2.72}$	0.010	1657	1/413	桩
23	上海联谊大厦	29/1	108	简 体	7	I			490.3		桩
24	闽南贸易大厦(厦门)	29/2	101	简-体	7	I	2.04	0.032	1402	1/350	桩
25	北京某高级宾馆	29/3	99	全 墙	8	I	$\frac{2.54}{1.29}$		343	1/4000	箱
26	西苑饭店(北京)	29/3	96.0	全 墙	8	I	1.37	0.060			箱
27	华亭宾馆(上海)	29/1	90.0	框-墙	6	I				1/1174	桩
28	昆仑饭店(北京)	28/2	99.9	全 墙	8	I					箱
29	渔阳饭店(扬州)	28/2	97.7	简 体	8	I	$\frac{1.44}{1.40}$	0.041		1/890	桩
30	深圳红岭大厦	28/0	92.2	框托墙	6	I			2050	1/1728	桩
31	深圳国贸公寓	28/1	90.1	框托墙	6	I		0.018	2255	1/1400	桩
32	南洋商业银行住宅(珠海)	28/1	89.7	框-墙	8	I		0.010	1863	1/1096	桩
33	北京国际饭店	28/3	85.0	框托墙	8	I	$\frac{2.20}{1.70}$	0.030		1/348	箱
34	亚洲饭店(汕头)	27/1	104.5	框托墙	7	I	$\frac{1.98}{2.20}$		1618	1/390	箱-柱
35	深圳华侨大酒店	27/1	103.1	框-墙	7	I	$\frac{1.31}{1.53}$	0.011	2569	1/1210	桩
36	上海宾馆	27/1	91.5	框-墙	7	I	$\frac{1.80}{1.80}$				桩

续表

序号	工程名称	层数 (地上/ 地下)	总高 (m)	结构 体系	设防 烈度	场地 类别	基本周期 $\frac{x\text{轴}}{y\text{轴}}$ (s)	基底剪力 系数	最大风压 (N/m ²)	最大层间 侧移角	基础 类型
37	长富宫中心饭店(北京)	26/3	90.5	框架	8	Ⅱ	3.2	0.036		1/385	箱
38	金龙饭店(厦门)	26/1	81.7	框-墙	7	Ⅲ	$\frac{2.26}{1.98}$	0.015	1687	1/358	桩
39	湖心花园大厦1号(深圳)	26/0	81.4	框托墙				0.019	2324	1/1120	桩
40	湖心花园大厦2号(深圳)	26/0	81.4	框托墙				0.020	2324	1/683	桩
41	北京安贞西里住宅	26/2	80.0	筒体	8	Ⅱ		0.043		1/200	箱
42	厦门海滨大厦	25/2	90.7	框-墙	7	Ⅲ	$\frac{2.24}{2.41}$	0.040	883	1/365	桩
43	中国专利局业务楼(北京)	25/3	86.7	筒体	8	Ⅱ	$\frac{1.43}{1.50}$	0.032	1069	1/800	桩
44	青岛仙客来宾馆	25/2	85.1	框-墙	7	1	$\frac{1.13}{1.31}$	0.020	1569	1/1956	箱
45	深圳北方大厦	25/1	84.6	筒体	6	Ⅱ			1814	1/1066	桩
46	深圳敦信大厦	25/2	76.3	框托墙	6			0.016	2206	1/850	桩
47	上海电信大楼	24/3	151.8		7	Ⅲ	$\frac{1.53}{2.04}$		490.3	1/900	桩
48	华东电业局情报楼(上海)	24/2	121.6	筒体	7	Ⅱ	$\frac{2.13}{2.48}$		490.3		桩
49	中央彩电大楼(北京)	24/3	103.4	筒体	9	Ⅱ	$\frac{2.40}{2.10}$	0.063		1/174	箱
50	香格里拉饭店(北京)	24/2	82.8	框-墙	8	Ⅱ	$\frac{2.06}{2.21}$	0.042	981	1/590	箱
51	翠微园住宅楼(北京)	24/3	60.2	全墙	8	Ⅱ	$\frac{1.37}{1.36}$	0.030	863	1/595	箱
52	中国科学中心(北京)	23/2	84.0	筒体	8	Ⅱ					箱
53	首都宾馆(北京)	23/2	75.3	框托墙	8	Ⅱ		0.054			箱
54	翠菊楼(深圳)	23/0	72.1	全墙				0.011	2255	1/1481	桩
55	北京复外7号楼	23/2	70.7	全墙	8	Ⅱ		0.055		1/1080	箱
56	杭州友好大厦	23/1	70.3	框-墙	7	Ⅲ	$\frac{1.25}{1.55}$	0.032		1/400	桩

续表

序号	工程名称	层数 (地上/ 地下)	总高 (m)	结构 体系	设防 烈度	场地 类别	基本周期 x 轴 y 轴 (s)	基底剪力 系数	最大风压 (N/m ²)	最大层间 侧移角	基础 类型
57	天津港住宅	23/1	68.3	全墙	8	Ⅱ	$\frac{0.88}{0.79}$	0.075		1/375	桩
58	武汉晴川饭店	22/1	89.0	筒体	6	Ⅲ			1049	1/3870	箱
59	沙坪饭店(重庆)	22/1	83.1	框-墙	6	I		0.011	1069	1/7436	箱
60	长城饭店(北京)	22/2	79.8	框架	8	Ⅱ					箱
61	广州远洋大厦	22/1	78.4	板柱	7	Ⅱ	$\frac{0.86}{0.29}$	0.012		1/548	桩
62	中国金融大楼(北京)	22/5	76.0	筒体	8	Ⅱ	1.70			1/720	箱
63	黑龙江省交易中心(哈尔滨)	22/3	70.6	框-墙			$\frac{1.36}{2.12}$	0.016	1500	1/1200	桩
64	深圳熙龙花园大厦	22/0	64.8	框-墙	6	Ⅱ		0.002	1745	1/670	桩
65	国际贸易中心宾馆(北京)	21/2	76.6	框-墙	8	Ⅱ	$\frac{1.07}{1.26}$	0.090		1/461	箱
66	皇都饭店(南宁)	21/2	66.7	框-墙	7	Ⅱ	$\frac{1.40}{1.42}$	0.041	981	1/770	箱
67	曾家岩宾馆(南宁)	20/1	73.5	全墙					1255	1/5020	带形
68	上海交大图书馆	20/1	72.4	框-墙	6			0.078	902	1/1858	箱
69	深圳统建办公楼	20/1	72.1	框-墙	6			0.009	1236	1/3055	箱
70	天津凯悦饭店	20/1	71.8	框-墙	8	Ⅱ	$\frac{1.89}{1.69}$	0.020		1/545	桩
71	深圳国际商业大厦	20/0	63.0	框-墙	6			0.018	1716	1/4972	桩
72	翠微园西里住宅(北京)	20/3	62.1	全墙	8	Ⅱ	$\frac{1.27}{1.25}$	0.036	785	1/875	箱
73	哈铁服务楼(哈尔滨)	20/2	60.4	框-墙					775	1/1667	箱
74	北京罗家园住宅	20/3	59.8	全墙	8	Ⅱ		0.046		1/642	箱
75	上海乌镇路住宅	20/1	58.2	全墙		Ⅲ					箱

续表

序号	工程名称	层数 (地上/ 地下)	总高 (m)	结构 体系	设防 烈度	场地 类别	基本周期 x 轴 y 轴 (s)	基底剪力 系数	最大风压 (N/m ²)	最大层间 侧移角	基础 类型
76	东北电网调度中心(沈阳)	19/2	87.5	框-墙	7	I	$\frac{1.58}{2.30}$	0.018	814	1/330	箱
77	长安大厦(北京)	19/1	78.4	框-墙	7	I	$\frac{0.90}{0.49}$	0.063		1/2500	箱
78	辽宁物资交易中心(沈阳)	19/2	67.6	框-墙	7	I	$\frac{1.95}{1.35}$			1/1375	箱
79	中心国际酒店(汕头)	19/0	65.5	框-墙	7	II	$\frac{2.17}{2.02}$	0.022	1275	1/365	桩
80	北京图书馆书库	19/3	64.0	框-墙	8	I	$\frac{0.82}{0.59}$	0.080		1/544	箱
81	深圳电子大厦	18/1	70.4	框-墙	7	I	$\frac{1.20}{1.56}$	0.024		1/973	柱
82	海运办公楼(青岛)	18/2	65.5	框-墙	8	I	$\frac{1.45}{1.51}$	0.031	716	1/387	箱
83	兆龙饭店主楼(北京)	18/2	63.8	框-墙	8	I	1.12	0.027		1/1163	箱
84	西藏成办招待所(成都)	18/1	61.0	全墙	7	I	$\frac{0.82}{0.92}$		686	1/2188	箱
85	玄武饭店(北京)	18/1	58.7	框-墙	8	II	$\frac{1.13}{1.18}$	0.05		1/327	桩
86	珠海流动渔民大厦	18/0	58.6	框-墙	7	II	$\frac{1.52}{1.88}$	0.012	1677	1/485	桩
87	广州中国大酒店	18/1	56.3	全墙	7	I	$\frac{1.13}{1.19}$	0.020		1/1000	箱
88	沈阳重机厂住宅	18/2	56.1	全墙	7	I	$\frac{0.80}{1.00}$	0.055	834	1/3220	箱
89	煤炭总公司宿舍(北京)	18/2	51.4	全墙	8	I	$\frac{0.98}{0.74}$			1/587	箱
90	北京有色院4号楼	18/2	50.9	全墙	8	II	$\frac{0.58}{1.28}$	0.059			箱
91	北京某办公楼	17/2	92.3	筒体	9	I	$\frac{1.00}{1.61}$	0.100		1/480	箱
92	深圳地王商业中心	81/3	325	筒中筒	7	I					
93	中国银行(香港)	72	368	支撑							
94	好望中心(香港)	65	216	筒中筒							