# 危险性较大的分部分项工程专项设计说明

□ C. 稳以向及24 YN X以上的洛地对树官脚于朱上在(包括朱兀井、巴物井脚于朱)。 □ C. 悬挑式脚手架工程。 □ d. 高处作业吊篮。 □ e. 卸料平台、操作平台工程。 □ f. 异型脚手架工程。 5、拆除工程。 可能影响行人、交通、电力设施、通讯设施或其它建、构筑物安全的拆除工程。	一根 大	员,编制专项施工方案。  1、基坑工程 □ α.开挖深度超过3m(含3m)的基坑(槽)的土方开挖、支护、降水工程。 □ b.开挖深度超过3m(含3m)的基坑(槽)的土方开挖、支护、降水工程。 构筑物安全的基坑(槽)的土方开挖、支护、降水工程。 2、模板工程及支撑体系 □ α.各类工具式模板工程:包括滑模、爬模、飞模、隧道模等工程。 市载(荷载效应基本组合的设计值,以下简称设计值)10kN/m2及以上,或集中线荷载(设计值)15kN/m及以上,或高度大于支撑水平投影宽度且相对独立无联	一、设计依据: 1.《危险性较大的分部分项工程安全管理规定》(住房城乡建设部令第37号) 2.住房城乡建设部办公厅关于实施《危险性较大的分部分项工程安全管理规定》有关问题的通知 5.设计要求: (一). 打□项为本工程中涉及危大工程的重点部位和环节,施工单位在投标时需补充完善危大工程清单并明确相应的安全管理措施,施工单位应当在危大工程施工前组织工程技术人

弱电

建筑物理

开挖厚度,不得造成桩偏位。
(3)对采用内支撑的支护结构,宜采用局部开槽方法浇筑滤凝土支撑或按照钢支撑;井抡到支撑作业面后,应及时进行支撑的施工。
(4)对重力式水泥土墙,沿水泥土墙方向应分区段开挖,每一开挖区段的长度不宜大于40m。(5)当基坑开挖面上方的锚杆、土钉、支撑未达到设计要求时,严禁向下超挖土方。
(6)采用锚杆或支撑的支护结构,在未达到设计规定的拆除条件时,严禁拆除锚杆或支撑。
(7)基坑周边施工材料、设施或车辆荷载严禁超过设计要求的地面荷载限值。
3、在基坑开挖过程与支护结构使用期内,应进行支护结构的水平位移监测和基坑开挖影响。3、在基坑开挖过程与支护结构使用期内,应进行支护结构的水平位移监测和基坑开挖影响 具体接当地规定)。基坑支护设计前,应查明下列基坑周边环境条件:
(1)既有建筑物的结构类型、层数、位置、基础形式和尺寸、埋深、使压(2)各种既有地下管线、地下构筑物的类型、位置、尺寸、埋深等;对既面水等地下输水管线,尚应包括其使用状况及渗漏情况。
(3)道路的类型、位置、宽度、道路行驶情况。最大车辆荷载等。
(4)基坑开挖与支护结构试用期内施工材料、施工设备等临时荷载要求。(5)雨期时的场地周围地表水汇流和排泄条件。
2、基坑的施工应严格接照图纸及规范要求,并应特别注意以下几点:
(1)应接分层、分段、对称、均衡、适时的原则开挖。
(2)当主体结构采用桩基础且基础桩已施工完成时,应根据开挖面下上供下原原。 了用证:10.16.17 聚元 GB51004)的相关要求执行 让工程应按照《建筑基坑支护技术规程》(JGJ120)及《建筑地基基础工程施工规范》 ;B51004)的相关要求执行,并应特别注意以下几点: 基坑支护设计应由有资质的设计单位进行设计,设计图纸应经过图纸审查或专家论证( 4 可继续施工 下结构施工完成后 结构外墙与基坑侧壁之间应及时回填 寸、埋深、使用年限、用i ,埋深等;对既有供水、i 下土的性状 长度不宜大于40m 限制每层 用茶等。 污水

建筑

结构

給排水

电气

并应特别注意以下,1、模板工程应编制 要求后方可施 荷载不得大于 原。() 的专项施工方案,应进行技术论证。 2、模板及支架应根据施工过程中的各种工况进行设计 保证其整体稳固性; 模板拆除时,可采取先支的后序,并应从上而下进行拆除。 混凝土强度达到设计要求后, 应增设整体稳固性措施,并应进行支架的抗倾覆验算 支撑于地基土上的支架应对地基土进行验算; 支承于 無無 带的模板 主体结构预留的施工荷 反及支架应独立设置 可采取先支的后去 制专项施工方案;滑膜、爬模等工具式模板工程及高大模板工程支架工程 应能可靠地承受施工过程中所产生的各类荷载。 支撑体系 应按照《混凝土结构工程施工规范》(GB50666)的相关要求执行 方可拆除底模及 拆、后支的先拆, 先拆除非承重模板、 田岡 - THE 若超出设计预留施工荷载, 应经主体设计复核满足 支承于混凝土结构构件上的支架 应具有足够的承载力和刚度 当支架的高宽比大于3 后拆除承重模板的 其滿

東洛洋

打|| 项为本工程中属于超过一定规模的危险性较大的分部分项工程范围,

新组织专

0. 各类工;

工具式模板工程:包括滑模、爬模、飞上模板支撑工程:搭设高度8m及以上

飞模、隧道模等工程。

开挖深度超过5m (

含5m)的基坑(槽)的土方开挖、

支护、降水工程

模板工程及支撑体系

深基坑工程

b. 混凝土模板支撑工程: 搭设高度8m及以上,或搭设跨度18m及以上,或施工总荷载(设计值)15kN/m2及以上,或集中线荷载(设计值)20kN/m及以上。C. 承重支撑体系:用于钢结构安装等满堂支撑体系,承受单点集中荷载7kN及以上。

m及以上,或搭设跨度18m及以上,或施,或集中线荷载(设计值)20kN/m及以

d.水下作业工程

E. 装配式建筑混凝土预制构件安装工程。 f. 采用新技术、新工艺、新材料、新设备可能影响工程施工安全,尚无国家、行业及地方技术标准的分部分项工程。

b. 钢结构、网架和索膜结构安装工程 C. 人工挖孔桩工程。

0. 建筑基墙安

采用矿山法、7、其它

盾构法、

顶管法施工的隧道、

演室工程。

聯挖工程

二一八、田米亚则、安装使用说明书、自检合格证明及安全技术档案。 (2) 起重机、施工电梯、物料提升机拆装方案必须经企业技术负责人审批后(3) 施工企业应为起重机作业提供符合起重机要求的工作场地和环境;基础足建筑起重机械的安全使用要求。 (4) 的相  $\stackrel{\longrightarrow}{\smile}$ 吊装及起重机械安装拆卸二 关要求,并应特别注意以一 )建筑机械进入现场须出具 起重机安装二起重机械作业 H H 信 質长的水平 装程 建筑起 伊斯 等必须持证上岗,作业时应密5 平投影范围内应设置警戒线,并 ,禁止从人上方通过。 核 重机械认证设 挨 居  $\Rightarrow$ 建筑机械使用安全技术规范》(JGJ33 经备制造许可证, 松河沿州 的切配合,执行规 并有监护措施; 批后方可施 品合格证、 执行规 115 为淡 要描 HIIH 信聲 漁港

b. 起重量300kN及以

工机非常规起重设备、方法,且单件起吊重量在100kN及以上的起重吊装重量300kN及以上,或搭设总高度200m及以上,或搭设基础标高在2上的起重机械安装和拆卸工程。

,或搭设基础标高在200m

一

脚手架工程

C. 采用非常规起重设备、

起重吊装及起重机械安装拆卸工程

□ b.提升高度在150m及以上的路地式钢管脚手架工程。
□ c.分段架体搭设高度20m及以上的附着式升降脚手架工程。
□ c.分段架体搭设高度20m及以上的悬挑式脚手架工程

工程或附着式升降操作平台工程

码头、桥梁、高架、烟囱、水塔或拆除中容易引起有毒有害气(液)体或粉尘、易燃易爆事故发生的特殊建、构筑物的拆除工程。 文物保护建筑、优秀历史建筑或历史文化风貌区影响范围内的拆除工程。

脚手架工 抜音照照 《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》(JGJ130)的相关下几点:

采用矿山法、7、其它

HIII

构法、

顶管法施工的隧道、

河山

五

斯挖工程

a.施工高度50m及以上的建筑幕墙安装工程。b.跨度36m及以上的钢结构安装工程,或跨度60m及以上的网架和索膜结构安。

壮衣

2

 $\overline{\phantom{a}}$ 

a. 施工高度50m 及以

应編制  $\overline{\phantom{a}}$ 专 应接照规范的要求对其结构构件与立杆地基承载力进行设计计算,

**足炭**计 落地式脚手架的基础,若支承在地面,应满足地基承载力要求;若支承在楼面,应满-预留的施工荷载要求,若不能满足,应采取可靠的加固措施并经设计认可。 对型钢悬挑脚手架的悬挑型钢下建筑结构的混凝土梁板应进行局部抗压承载力、结构

有裂缝 承载力 (5) (4) 英 螺栓出现滑丝的严 禁使用。

脚手架逐层拆除,严禁先将连墙件整层或数层拆除后再拆脚手架;分段拆除局差大士两步时,应增设连墙件加固。卸料时各构配件严禁抛掷至地面。 (五)、钢结构安装工程 钢结构安装工程《危险性较大分部分项工程安全管理规定》(住建部令第 37 号)全文执行 一世

保障工程周边环境安全和工程施工安全的意见

e. 重量1000kN及以上的大型结构整体项升、f. 采用新技术、新工艺、新材料、新设备可能易

新设备可能影响工程施工安全,

尚无国家、

核干

特体等施工.

地方技术标准的分部分项工程。

C. 开挖深度16m 及以上的人工挖孔桩工程d. 水下作业工程。

京 (一) ,并应特别注意以下几点: 建设单位应当组织勘察、

投标时补充完善危大工程清单并明确相应的安全管理措施。 设计等单位在施工招标文件中列出危大工程清单,要求施工

进行论证 (4) 施工单位应

当严格按照专项施工方案组织施工,不得擅自修改专项施工方案

い。 道工工作工作

建筑幕墙安装工程应按照  $\bowtie$ ( JGJ1, TX M.《 玫瑞春墙工程技术规范》(JGJ102)53)的相关要求执行,并应特别注意以下几点加注的证明。 和《金属与石材幕墙工程

架时应双排布置。 ,位置偏差不应大于20mm。引靠连接方案,经与业主、土建设

2

所#阅(4)3 (3) 当高层建筑的幕墙安装与主体结构施工交叉作业时,在主体结构的施工层下方应设置1;在距离地面约3m高度处,应设置挑出宽度不小于6m的水平防护网。 采用吊篮施工时,吊篮应经过设计,使用前应进行检查;吊篮不应作为坚向运输工具 起载;不应在空中进行吊篮检修;吊篮上的施工人员必须配系安全带。

(GBE 人工挖孔桩工程应按照《

应采用混凝土护壁, 护壁厚度及配筋按照图纸要求施工 护壁混凝 定羅東后

工争图(2)]

卡前紧必然 效的降 (3) 下型衣具,个污风机 開茶型 孔肉须设置应急软爬梯供人员上下 且严忌我爬饰供人员上下;使用的电葫芦、吊笼等应安全可靠,并配有自动不得使用麻绳和尼龙绳吊挂或脚踏井壁凸缘上下;电葫芦应用按钮式,使用全起吊能力。

華田井工 过10m时 体,并应有相应的安全防范措施;当,风量不小于25L/S。

,机动车辆的通行不

類案

1验算,当不满足要求时,应采取可靠 扣件进入施工现场应检查产品合格证 应采取可靠的加固措施 并应进行抽样复试; 扣件在使用前应逐个挑选

双排脚 

单位在

(2); 对于超过一 施工单位应当在危大工程施工前组织工程技术人员编制专项施工方案。 定规模的危大工程, 施工单位应当组织召开专家论证会对专项施工方案

 $(\underline{\mathcal{H}})$ 4

位置准确,位置偏差措施或可靠连接方案 (一)  $\overline{\phantom{a}}$ 幕墙与主体结构连接的预埋件,应在主体结构施工时按设计要求埋设;预埋件应牢固通,位置偏差不应大于20mm。预埋件位置偏差过大或未设预埋件时,应制定补救 .可靠连接方案,经与业主、土建设计单位洽商同意后,方可实施。 幕墙采用外脚手架施工时,脚手架应经过设计,并应与主体结构可靠连接; 采用落地

并不得超载;不应在空中进行市监心》,"一(5)现场焊接作业时,应采取防火措施。

挖孔桩工程

1004)的相关要求执行,并应特别注意以下几点: (工挖孔桩的桩净距小于2.5m时,应采用间隔开挖和间隔灌注, 建筑桩基技术规范》(JGJ94)及《建筑地基基础工程施工规范》 且相邻排桩最小施

方可拆除模板,再挖下一段土方,然后继续支模灌注混凝土,如此循环,直至挖至设计要求的深度。如遇有局部或厚度不大于1.5m的流动性淤泥和可能出现涌土、流砂时,每节护壁高度应减小到300~500mm,并随挖、随验、随灌混凝土,同时也可以采用钢护筒或有 水描港

(4) 每日开工前应检测井下的有毒、有害气体,并应有相应的安全防范抗超过10m时,应有专门的井下送风设备,风量不小于25L/S。 孔囗四周必须设置护栏,护栏高度宜为10.8m。 挖出的土石方应及时运离孔囗,不得堆放在孔囗周边1m范围内,标 当桩孔开挖

3、装配式建筑混凝土预制构件安装工程应按照《装配式混凝土结构技术规程》(JGJ1)及《装配式混凝土建筑混凝土预制构件安装工程应按照《装配式混凝土结构技术规程》(JGJ1)及《装配式混凝土建筑技术标准》(GB/T51231)的相关要求执行,并应特别注意以下几点:(1)装配式混凝土建筑施工应执行国家、地方、行业和企业的安全生产法规和规章制度,落实各级各类人员的安全生产责任制。 ,并制定相对应的安全生

(3)施工单位应对从事预制构件吊装作业及相关人员进行安装培训与讲解,识别预制进场、卸车、存放、吊装、就位各环节的专业风险,并制定防控措施。 (4)安装专业开始前,应对安装作业区进行围护并做出明显的标识、拉警戒线,根据源级别安排旁站,严禁与安装作业无关的人员进入。 (5)施工作业使用的专业吊具、吊索、定型工具式支撑、支架等,应进行安全验算, 识别预制构件 根据危险

不定期检查 确保其安 全洪众。 支架等, 应进行安全验算 無無

a. 预制构件起吊后, 与预制构件状态, 研 b. 吊机吊装区域内, 中进行定期、 (6) 吊装作」 a. 预制构件起 吊装作业安全应复核下列规定 后,应先将预制构件技 ,确认吊具安全且构作 内,非作业人员严禁运 提升300mm左右后 mm 生白巾,污俗你,方可缓慢提升构件。 序档构件, 检查钢丝绳、

华平稳后

应待预制

中平県

b. 巾加小小 构件降落至距地面1米以内为华Ir——、 C. 高空应通过缆风绳改变预制构件方向, 一一一一一零天气,或者风力大于5: 中,非 并 并 并 稳后,力当级区处/1111.1. ; 吊运预制构件时,构件下发严禁站人,应 靠近,就位固定后方可脱钩。

易爆炸废弃! C. 高空应通过缆风绳改变预制构件方向,严禁高空直接用手扶预制构件。d. 遇到雨、雪、雾天气,或者风力大于5级时,不得进行吊装作业。(7)夹芯保温外墙板后浇混凝土连接节点区域的钢筋连接施工时,不得采用(8)预制构件安装过程中废弃物等应进行分类回收;施工中产生的胶粘剂、 物应该及时收集送至指定 存储器内并按规定回收,严禁丢弃未经处理的废弃物。 不得采用焊接连接 稀释剂等易燃

其他未注明部分详见现行国家技 术规范、 规程及地方标准

工程设计资质证书 a T FIFE L FI

起重性能作业

现场实际尺寸调整。 2. 本图纸板权属于本公司, 本图面尺寸仅供估算或放样参考,

施工时应以

审定 Approved by 审核 Examined by IT程负责 Project by by f 校对 Checked by 设计 Designed by 制图 Drawn by 工程名称 Project Title

日期 Date 图纸编号 Dwg No. 张数 Project N 版本号 Ver No

### 识则

- 图中带※的条叉小屯用、十十二本工程采用正投影法进行绘制。 一
- 后再施工。 本工程的施工,除应执行本工程的设计文件外,尚应同时执行现行国家、行业、协会和工程所在地地方的相关标准及有关规定、通知等文件。若有冲突处,应与本公司有关工程师联系,待协调一致
- . + 再施工 结构施工前,应认真阅读勘察、建筑、结构、给排水、相关设备安装的要求。有疑问或各专业之间不一致时, 待协调-

弱电

暖通

建筑物理

- 方可施工。 时,应及时通知设计单位,
- .5 本工程未经技术鉴定和设计许可,不得政变结构的用途和使用环境。
  .6 房屋结构应满足正常使用情况,并应进行正常维护。
  .7 本工程施工图纸应在通过施工图审查,取得施工许可证后方可施工。
  .8 施工前应进行图纸会审交底,当现场情况与设计图纸不符时,应及时通知设 9 本结构设计分析中未考虑冬季、夏季或雨季施工措施;也未考虑特殊施工荷要求,应书面提交相关荷载工况条件,经设计单位书面确认方可实施。
  .10 本工程结构施工图等设计文件,应由本公司的结构工程师负责解释。
  .11 本图仅包括地下室项板以上部分及桩基布置图,地下室项板及以下部分(  $\overline{\phantom{a}}$
- <u>×</u> \_\_\_ \_\_\_\_ 要求, 应书面读久7)本工程结构施工图)本区位括地下至

- 周山派出所宿舍和食
- ? ? ? ? ? **?** ? **?** 5 4 3 7 7 1 主要功能为:宿舍、食堂组成,本说明仅表示宿舍和食堂
- 3 本项目由 1 个子项组成,本说明仅表 1 本子项名称为周山派出所宿舍和食堂 5 本工程结构类型及概况 (后续文中: 本工程: 均指本子项)

						ī
9.300	3		见平面图	见平面图	框架结构	宿全
檐口冶亩庚		# 1	宽(米)	朱(米)	知彻天笙	Ž V
室外地面至	类	, All	面尺寸	国 国	4	<del>某</del>

# 各层层高详见上部各平面图中的结构层高表。

主楼嵌固端在基础项。

本工程采用装配式混凝土结构,
关于装配式结构的专项说明及预 京主動 主要预制构件为:叠合楼板、叠合阳制构件拆分设计详见装配式建筑—9 叠合阳台板、 1专项设计。 预制梯板、 预制外墙板。

- 無服 504; 结构设计基准期

$0.10.171.150^2$ , $0.75.171.150^2$ , $0.76.171.150^2$	基本风压       基本雪压       抗震设防烈度       场:         (重现期50年)       (重现期50年)       机震设防烈度       场:
中软场地土	· 场地土类型
	建筑场地类别

# XXXX工程技术有限公司编制的《岩土工程勘察报告 》(勘察编号XXX)

## 本工程设计遵循的规范、 规程、 於漁

(10)《建筑桩基技术规范》 (11)《建筑设计防火规范》 (12)《地下工程防水技术规范》 ※(13)《住宅建筑规范》 (14)《中国地震动参数区划图 (8)《建筑地基基础设计规范》(9)《建筑地基处理技术规范》 )《住宅建筑规范》 )《中国地震动参数区划图》 )《工程结构通用规范》 《地下工程防水技术规范 GB 50007-2011 JGJ 79-2012 JGJ GB 50016-2014 GB 50108-2008 GB 50368-2005 GB18306-2015 GB55007-2021 GB55002-2021 GB55003-2021 JGJ 94-3-2010 2008

- (15)(16)(17)(18) 2014)
- 电气、采暖通风等相关专业的设计文件应与本公司有关设计人员联系,待协调 「英文 解后

- 村倉井 单位,严禁擅自处理。 如施工单位有特殊
- 地下室顶板及以下部分(除桩基以外)详见地下

# 工程概况

- 本项目名称为:周山本工程位于高邮市

建 筑

給排水

电气

Ī	宿全	Ř V	茶
	框架结构		4. 4. 4. 4. 4. 4. 4. 4. 4. 4. 4. 4. 4. 4
	见平面图	大(米)	<u> </u>
	见平面图	宽(米)	面尺寸
		#	DID.
	3	# <u></u>	类
	9.300	檐口总亩庚	室外地面至

× 2

## 设计依据

- 3. 1 结构设计的

基本风压 (重现期50年)       基本雪压 (重现期50年)       抗震设防烈度 抗震设防烈度       场地上类型 场地上类型       建筑场地类别         0.40 (KN/m²)       0.35 (KN/m²)       7度       中牧场地土       Ⅲ类
本雪压       抗震设防烈度       场地土类型         观期50年)       九震设防烈度       场地土类型         (KN/m²)       7度       中软场地土
场地土类型 中
建筑场地类 Ⅲ类

# ×3.4 XXXXX有限公司编制的单桩静载试验报告

(1)《建筑结构可靠性设计统一标准》 (2)《建筑工程抗震设防分类标准》 (3)《建筑抗震设计标准》 (4)《建筑结构荷载规范》 (5)《混凝土结构设计规范》 (6)《砌体结构设计规范》 ※(7)《高层建筑混凝土结构技术规程》 GB 50068-2018 GB 50223-2008 GB/T 50011-2010(2024年版) GB 50009-2012 GB 50009-2012 GB 50010-2010 (2015年版) GB 50003-2011

- JGJ8-2016 GB/T 50046-/
- \* \* \* \* \* 《组合结构通用规范》
- (23)(24)(25) 《钢结构通用规范》 砌体结构通用规范》 GB55004-2021 GB55007-2021 GB55003-2021

## 图纸说明

- 角度以度(°)计
- 4.2

- 本施工图所注尺寸以毫米(mm)计,标高以米(m)施工时以图中标注尺寸为准,不得测量图纸的尺寸施工。 本工程 ±0.00相当于黄海高程xxxm。

## 4.

4.3	
图無無	
量号说明	

结构专业模块代码 图纸编号 JC: 32 ZQ: ZP: 结构设计总说明基础图 拉鱼  $\Box$ 板配筋图 樂配筋图 模板图 楼梯坡道图节点大样图 溪路河图

## 常用构件代号说明

 $\rightarrow$ 

+5 十	转换柱	梁上柱	框架柱	牡	承台	基础联系梁	基础深	构件类型
$\times$	ZHZ		KZ	ZH				代号
后浇带	英條	楼面梁	母挑漈	屋面框架梁	托柱转换梁	株大溪	框架梁	构件类型
HJD		L, Lg	×	WKL	TZL	KZL	$\geq$	大节
构造柱(装饰柱)	楼面板	植支梁	原源	非边缘暗柱	构造边缘构件	约束边缘构件	煎力植上柱	构件类型
6Z	Б	KZL	AL	AZ	GBZ	YBZ	QZ	大节
			地下室外墙	梯柱	禁	以京	源で  「	构件类型
			WQ	17		G	2	4年

### $\bigcirc$ 各类钢筋代码说明

华	# **	報題
$\rightarrow$	HPB300	可怜
	HRB400	普通热乳钢筋
Ħ	HRB500	

- 4.6 应按图集要求施工 集进行绘制。 本工程施工图是根据22G101《混凝土结构施工图平面整体表示方法制图规则和构造详图》系列图 除设计人根据本工程具体情况对22G101系列图集有局部更改和补充外,构造详图均
- . 施工单位在施工前应全面理解22G101《混凝土结构施工图平面整体表示方法制图规则和构造详图》系列图集的所有内容,审阅设计图纸并及时进行施工图会审工作。施工中出现难以确定的问题时应及时与设计人协商解决。
- 4.8 本工程选用的标准图集

0	57	4	(	3	7	<i>ა</i>	_		< √ √ √ √ √ √
126614	06SG331-1	苏G02-2019	-	776101-3	7 0 0 1 7 7	776101_7	-	796101-1	逐業七
砌体填充墙结构构造	混凝土异形柱结构构造(一)	房屋建筑工程抗震构造设计	(独立基础、条形基础、筏形基础及桩基承台)	混凝土结构施工图平面整体表示方法制图规则和构造详图	(现浇混凝土板式楼梯)	混凝土结构施工图平面整体表示方法制图规则和构造详图	( 现浇混凝土框架、剪力墙、梁、板)	混凝土结构施工图平面整体表示方法制图规则和构造详图	图集名教
									<b>全</b> 注

# 建筑分类等级

### `\_ **`** \_\_\_\_ 建筑结构安全等级及耐火等级

二級	光知假义生录	15. 15. 15. 15. 15. 15. 15. 15. 15. 15.
	掛下	耐火等级
二级		等级
一,	<b>光</b>	4 计分子分子 计分子

《建筑与市政工程抗震通用规范》《建筑与市政地基基础通用规范》

5.2

2 地基基础设计等级为 乙级。 5 结构抗震设防类别及抗震等级

混凝土强度等级 1 基础垫层:

基础底板及地梁:墙、柱、梁、板、

C20 C30

楼梯的混凝土强度

等级.

主要结构材料(详图中注明

一种深外)

学年及以代	<b>扩</b> 并	米里	JUK KIV
-   - - 	计算措施	<del>\_</del>	
-   -   -	构造措施	#	<b>节假训成专</b> 观
二级	计算措施	77	灰寸氷
	构造措施	本	

### 5.4 高程及地 $\neq$

XXX	(黄海同程)	至为土0.00M
	(黄海高程)	设计室外地面
	(黄海高程)	场地自然地面
	(黄海同程)	抗浮设计水位
	(黄海南程)	设计常年水位

8. 1. 1. 4 8. 1. 1. 5 1. 1. 6

来用省标、

東東東

会と、淡水

"台梁、门窗框、填充墙水平系梁、过梁等非整浇的二次构件:未特别注明的按图集要求采用。

(25

基础项~

屋面结构标筒

详层尚表

C30

C30

C30

C30

 $\dot{\bigcirc}$ 

后浇带(膨胀带)部位采用膨胀混凝土,要求混凝土肉掺加高效低掺低碱型膨胀剂,膨胀剂掺量应按供货单位推荐掺量、使用要求、施工条件、混凝土原材料等因素通过试验确定,膨胀剂掺量不宜

采用省标、国标图集的,未特别注明的按图集要求采用。 地下室底板(梁)、地下室外墙(柱)、水池底板和侧壁、有覆土的地下室顶板(梁)(不包括主楼范围),以及其它与地下水土接触且有内部空间的砼结构,采用抗渗混凝土,抗渗等级:P8。

	上层满水	地下水类型及黄海高
	承压水	及黄海高程
缓		女 八 女 不 全 子 本 子 本 子 本 子 本 子 本
癜		苯异对十年本
		母孩子女状学作为

### 5.5 地下室功能、 防水等级 抗浮等级

		功能
	一级	防水等级
		抗浮等级
'		

表8.1.4 结构混凝土材料的耐久性基本要求

不限制

防水混凝土拌合物在运输后如出现离析

不宜小于10%。

时,应加入原水胶比的水泥浆或掺加同品种的减水剂进行搅拌。当坍落度损失后不能满足施工要求本工程所用砼应符合砼耐久性基本要求,详见表8.1.4。 **3.1.4 结构追购工口** 

### 0 环境类别

二)类	基础
二) 类	地面以卜与水或土壤接触的墙、柱、梁、板
0 类	地面以上露大构件及室内潮湿环境的构件
一,	其他构件
<u> </u>	

## 湿陷性黄 场地建筑物分类为

(1) 氣南子含量

量系指其占胶凝材料总量的百分比;

0.50 (0.55)

C30 (C C35 (C

0.30 0.20 0.15 0.15

3.0

30)

0.55

(2)本表中内容不适用于预应力构件及素混凝土构件的混凝土

10米

环境中的混凝土应使用引气剂,并可采用括号中的有关参数;

使用非碱活性骨料时,对混凝土中的碱含量可不作限制。 混凝土强度等级高于楼层梁(板)时,梁(板)柱

板)时,梁(板)柱(墙)节点处的混凝土按以下原则处理

凡柱(墙)的混凝土强度等级高于梁(板)混凝土强度

一同浇筑(转换柱除外)。

5

## 主要荷载 (作用) 取值及设计参数

6.

2-3层楼面	<u> </u>
楼梯	在及月本用的 <b>恢、</b> //
电梯机房	<u> </u>
里多人工	· 你准選KN/
不上人屋面	

(1) 地下室项板在面层及板底粉刷未施工时允许施工荷载为 5.0kN/m² (2) 建施图中注明的轻质隔墙, 其面密度不得大于 1.0kN/m²。 2.0 0.5

(3)

屋面被、

雨篷、空调板施工或检修集中荷载(人和小工具的自重)允许值为

(4)楼梯、 (5) 楼梯、阳台、上人屋面等的栏杆顶部水平荷载允许值为 1.0kN/m。 地下室外墙设计承受室外地面活荷载标准值为 10.0kN/m²。

过一级者,梁(板)柱(墙)节点处的混凝土强度等级高于梁混凝土强度等级不大于土强度等级高于梁混凝土强度等级不大于柱子四边皆有现浇框架梁者,梁柱节点土可随梁一同浇筑(转换柱除外)。 面两条规定时,梁(板)柱(墙)节点处,应按柱(墙) 混凝土强度等级单独浇筑,5,应在混凝土初凝前即浇筑梁板混凝土,

钢丝网

(墙)节点处的混凝土可随梁(板) 土强度等级不大于

- ※(6)消防车通道及消防登高面处的消防车荷载按 30吨满载消防车考虑。
- 大型设备按实际荷载值取用。
- (8)活 荷载未详者参《工程结构通用规范》GB55001— 2021第4.2节

### N 地景作用

如图8.1.5,应在混凝土初缘并加强混凝土的振捣和养护。 本工程采用预拌混凝土。

冬

 $\dot{\infty}$ 

表8. 2. 1普通钢筋强度设计值

普通钢筋采用HPB300级(中

作工

RB400级(虫)

钢筋。

钢筋强度设计值见表 8.2.1

黄斑黄

華業

HPB300(+)

HRB4

100(女)

270N/mm² 270N/mm²

6度	九晨攻防烈度
0.05g	设订地层基本加速度
第二组	设计地层分组
0.65	物地特征周期
0.05	结构阻尼比
0.04	水半地晨影响系数最大值

## 雪荷载

0

位務计算	第 承载力计算	野	地面粗糙庚	 体型系数
0.40	0.40	0.25	B 米	1.3

 $\sim$ 

 $\sim$ 

吊环应采用HPB300钢筋或Q235B

頻敏

当吊环直径大于14mm时,

EK.

圆钢。当吊环直径小于等于14mm时,采用HPB300用Q235B圆钢,其材料性能应符合现行国家标准《碳素

采用PB300

### 温度作用不 温度作用 做定量计算

N

结构钢》GB/T

700的规定。

抗震等级为一、二、三级的框架和斜撑构件(含梯段),其纵向受力钢筋采用普通钢筋时,钢筋的抗拉强度实测值与屈服强度实测值的比值不应小于 1.25;钢筋的屈服强度实测值与屈服强度标准值的比值不应大于1.30;且钢筋在最大拉力下的总伸长率实测值不应小于9%。根据《混凝土结构工程施工质量验收规范》GB 50204—2015年 5 9 7 6 44.44

0204-2015第 5.2.3条的要求,上述构件的纵向受力

0

· -

### 设计计 十算软件

- 结构整体 \* 中国建筑科学研究院 多层及高层结构集成设计系统V1.4(网络版)
- 7.2 系统V1.4(网络/ 采用的其它软件: 基础计算: (网络版) 中国建筑科学研究院 PKPM系列— 多层及高层结构集成设计

# 7.3

KINGSIKA	
CONSTRUCTION	
SINISIEMINISI	
<b>CINOMID</b>	
OTH.OD	

ETHELLE
TO PROVIDE OF ALIBROPH OF ALIB

	A 11 32 0 A 7 33 B	"中海"是"海"等。
即场外际尺斗调整	although double	ENGINEEE NIGORE
1. 本图面尺寸仅		
图纸说明:		

> HB455011	K-P. A1320A7336	· 居。
现场实际尺寸调整。		
1. 本图面尺寸仅供估1		
图纸说明:		

现场实际尺寸调整。	CALTOO GINGER ON WEEK
1. 本图面尺寸仅供估算或於	
图纸记明:	

现场实际尺寸调整。	Exikic Circuip Co. Lito
1. 本图面尺寸仅供估算或放样	
图纸说明:	

by

图纸名称 Dwg Title

工程名称 Project Title

钢筋应采用牌号带"["的钢筋。 带"巨"钢筋具体使用的部位为:

(1)结构体系为框架结构时,框架梁、框架柱、斜撑及梯梁、梯柱、梯段板的纵向受力钢筋; (2)结构体系为剪力墙或框架—剪力墙结构时,结构中含有的框架柱及与其相连的框架架的纵向受力钢筋,剪力墙端柱及与其相连的框架梁的纵向受力钢筋,梯梁、梯柱、梯段板的纵向受力钢筋,斜撑的纵向受力钢筋。 梯段板的纵

9

 $\dot{\mathcal{O}}$ 

 $\sim$ 

8, 2, 5

# 表8. 2. 5普通钢筋及预应力筋在最大力下的总伸长率限值

普通钢筋及预应力筋在最大拉力下的总伸长率不应小于表 8.2.

.5规定的数值。

9

 $\bigcirc$ 

		<b>普</b> .		
钢筋品种		HRB335,HRBF335,HRB400,	RRR / 00	预应力筋
		HRBF400, HRB500, HRBF500		
伸长率(%)	10.0	7.5	0.5	3.5

弱电

暖通

建筑物理

00 00 . 2.6

变更文件, 相等的原则进行代换。并应由结构专业负责人确认满足正常使用极限状态、与混凝土结构的保护层厚 度、钢筋锚固与连接和纵向受力钢筋的最小配筋率等构造规定及抗震构造措施的要求,且应取得<u>设计</u> 图中未注明时,采用的拉筋均按两端均为135度弯钩的构造施工。 施工中,当需要以强度等级较高的钢筋代替原设计中纵向受力钢筋时,应按钢筋受拉承载力设计 方可实施代换。 FIIIT

9

Š

9

. O

 $\bigcirc$ 

0

Š

 $\infty$ 预埋件

 $\bigcirc$ 2.2.2 受力预埋件锚筋应采用HRB400级钢筋,严禁使用冷加工钢筋; 承受动荷载的吊钩、吊环钢筋应采用 HPB300级钢筋或Q235B 圆钢,严禁使用冷加工钢筋。 预埋钢板及型钢除图中注明外采用 Q235B 钢, 外露铁件除锈后涂防锈漆, 并注意维护

8.4 E4303型用于焊接 HPB300级钢、Q235B圆钢、Q235B钢板型钢,E5503型用于焊接 県

. . . . 砌体 HRB400级钢,钢筋与钢板焊接随钢筋定焊条。 (适用混凝土框架厂房填充墙)

本工程采用的砌体材料见表 8.5。

## 表8. 5砌体材料表

建 筑

給排水

电气

茶便	砌块	茶	结构标高
Mb10 水泥砂浆	MU20混凝土 实心砖	与土壤接触的砌体	土0.00以下砌体
		地下室内墙	以下砌体
Ma5 混合砂浆	B06(A3.5) B06(A3.5 燕压砂加气混凝土砌块 燕压灰加气混凝土碗	今点	
Ma5 混合砂浆	B06(A3.5) 蒸压灰加气混凝土砌块	大油	±0.00以上砌体
Mb7.5 水泥砂浆	MU10混凝土 实心砖	女儿墙	
	B 级	控制等级	砌体施工质量

注:(1)加气混凝土砌块砌体的容重不大于625kg/m³。

(3)加气混凝土砌块的出釜停放期不应小于 45天,混凝土小型空心砌块及轻集料混凝土小型空心砌块 (2)加气混凝土砌块的砌筑构造,应满足国标图集《蒸压加气混凝土砌块、板材构造》13J104的要求 的龄期不应小于 28天。

9

(4)本工程采用预拌砂浆。

## . . . 基础及地下室工程

建筑场地岩土勘察物理力学特性和基本情况

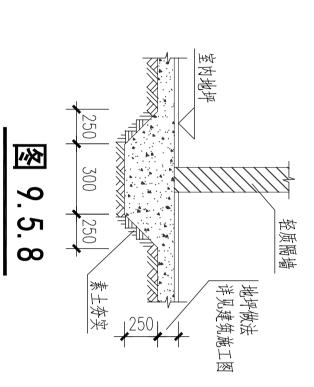
9.5 地基基础构造及施工要求

- 通知设计单位进行调整。 基础施工前应进行测量放线 对建筑群体中的相关建筑按总平面布置进行综合放线, 若有问题应及时
- 天然地基基础及基础说明中对基底土层有明确要求的基坑开挖时 应挖除扰动部分, 用级配碎石进行回填处理, ) 至50.11 亿50、17.25.20%。 ,回填碎石应分层夯实, 不应扰动基底土的原状结构; 压实系数不小于 0.97;

9.7.

9.7

- 成后应立即对基坑进行封闭, 应接有关规范要求进行 防止水浸和暴露 基坑底应保留 不得超过设计荷载限制条件 並保留 200mm厚的土层,用),并应及时进行地下结构施工。是 基坑土方开挖应严格按
- 基坑周边超载, 对流朔状软土的基坑开挖 南差不应超过1m
- 对于桩基础的土方开挖应均衡分层进行,对流朔状软土施工时应人工降低地下水位至施工面以下 500mm。 对周围道路市政设施和建筑物有无不利影响。 基坑支护应做专门设计。 开挖基坑时应注意保持边坡稳定, 定期观测其
- 天然地基基础及基础说明中对基底土层有明确要求的基础施工前应进行验槽不符,应会同勘察、施工、设计及建设监理单位共同协商研究处理。 基础梁及基础底板下设混凝土垫层(详见基础设计说明),每边宽出基础1 • • 如发现土质与勘察报告
- 水层厚度。 实咖水从金咖瓜似下双地聚土垒层(许光基础设计说明),每边宽出基础 100mm。当建筑在地下室底板下有防水层时(包括基础梁及基础底板的底面和侧面),混凝土垫层的面标高往下降相应的防业目盲单
- 0  $\mathcal{O}$  $\bigcirc$  $\bigcirc$ 底层轻质填充墙(高度<4.0m)下无基础或基础梁时,见图9.5.8。 备基础、地面、散水、踏步等之下旳凹头工, 小于0.94,且不得使用建筑垃圾、淤泥土、 基础施工完成后 小于0.94,且不得使用建筑垃圾、淤泥土、耕土回填;回填土的检测要求按有关规范和本地规定行。高层建筑地下室外围回填材料应采用级配砂石、砂土或灰土。桩基础基坑回填时应对称进行。 散水、踏步等之下的回填土, 应尽早进行回填。 回填前应排除积水 ,应分层夯实,分层厚度不大于 250mm,压实系数不耕土回填;回填土的检测要求按有关规范和本地规定执 可直接砌置在加厚的混凝土地面上, 做法详 清除虚土和建筑垃圾。 基坑回填土及位于设 压实系数不



- 9.6 蒸炭( 三)与周边外墙、水池池 近工缝做法详见图9.6.1 水池池壁等有防水要求的混凝土墙应一 . - 次整体浇筑
- 9.6 水泥基渗透结晶型防水涂料等材料 施工缝浇筑混凝土前 带外,不得在墙内留任何坚向施工缝。垂直就 土界面处理剂或水泥基渗透结晶型防水涂料, 应将其表面浮浆和杂物清除, 無無 30~ ~50mm厚的 垂直施工缝浇筑泥凝土前, 并应及时浇筑混凝土 然后铺设净浆或涂刷混凝土界面处理剂、 1水泥砂浆, 并灿火心, ~~

.

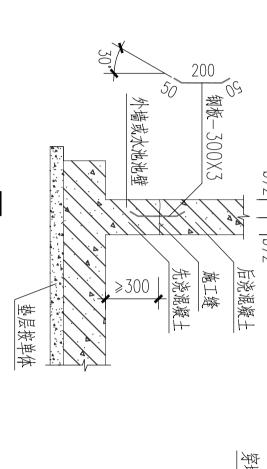
 $\dot{\bigcirc}$ 

管道穿地下室外墙时,9.6.4-2施工。 或钢板。

单根管穿墙时按图

9.6.4-

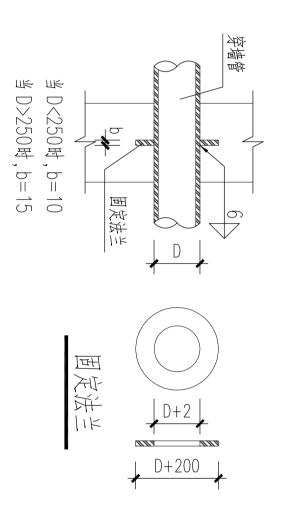
1施工;群管穿墙时按图

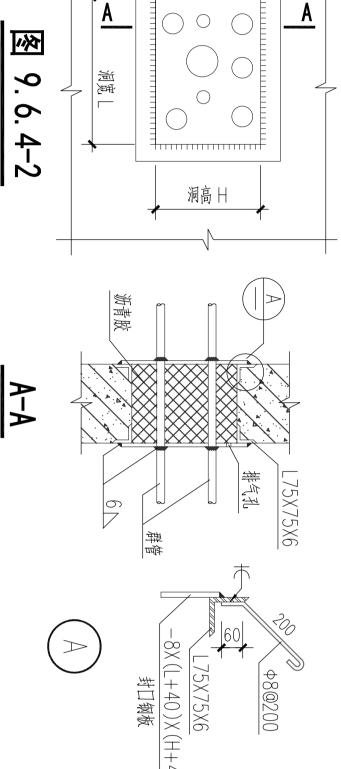


9. 6

在后浇混凝土前应将施工缝表再铺30mm厚1: 1水泥砂装

表面浮浆和杂质清除, 先铺净浆 浆后及时浇灌混疑土





9.6.5 室底板及外墙的施工需设法降低混凝土的水化热 防止混凝土收缩裂缝的出现。

9.6.6 洗水等养护工作, 9 尽量减少混凝土肉部水分的挥发及肉外温差 差,养护时间不得, 应尽早进行回填, 养护时间不得少于14天 ,回填要求详见本说明 同时加强覆盖

× 9.4

抗浮措施

关于独基设计与施工说明详见结施—06

本工程根据抗浮验算需采取抗浮措施, 具体抗浮措施为:

抗拔桩

9.3

基础形式和基础持力层

基础型式

持力层名称

承载力特征值

液化等级

液化土层

H

持力层

強維

工程存在的不良地质状况及采取的措施:

本场地无不良地质状况

9.2

不良地质状况

9.6 楼面结构完工及地下室项板回填土工程完工后,车库地面垫层做完、且设计强度,地下室已完全封闭,方可停止地下室基坑的施工降水工作, 施工期间应注意基坑降水 控制地下水位在基坑最低点底板垫层下 0.50m以下 · 且地下室后浇带浇筑完成达到 作, 特别是在暴雨期间更应加强。

> 位的控制和监测 以免地下室上浮。

- 9.6.8 地下安 加满水再观察 4天。 水池混凝土强度法 如渗漏应进行处理 100%后应通过试水进行抗渗漏检测 经复试确认可靠后才进行面层施 次半池深水观察
- 典 大体积 凝材料水化引起的温度变 运输、施工等要求应符合现行国家相应标准的规定 化和收缩而导致有害裂缝产生的混凝土。大体积混凝土的原材料、 配合比、
- 村堂 大体积混凝土的施工 应采取以下措施:
- **直选用水化热低和凝结时间长的水泥;**
- 磨细矿渣粉等掺合料; 减少混凝土运输时吸收外界热量等降温措,
- 盟度不应大于30°C
- b聚工內可以生官电,且进刊不尽取然; 並采取保温、保湿养护,混凝土中心温度与表面温度的差值不应大 5大气温度的差值不应大于20°C,温度梯度不得大于3°C/d,养品 应大于25°C,混凝土表面,养护时间不应少于14d。
- 防水混
- 9.7.3
   9.7.4 防水混 凝土应分层连续浇筑,

# 钢筋混凝土

10.

- 海流 的环境类别以及构件的混凝 结构最外层钢 土强度等级按按国标图集 该表附注条文的要求 2G101-留 2-1页表"混凝土保护 层的
- 基础底板钢筋的混凝 础底部钢筋的混凝土保护层厚度为 生余井, 40mm. 50mm, 项筋为 20mm 且不小于钢筋直径

外墙钢筋的混凝土保 取有效措施 以保证钢筋的混凝土保护层厚度。 岩厚庚 山山山村 迎水面为 外侧为 7 50mm,内侧为 20 7 50mm,背水面为 2 20mm 20mm, 五人 且不小于钢筋直径 - 钢筋直径

- . 2钢筋的锚 和钢筋的腐蚀性为非微腐蚀性时, 2018) 的要求 地下构件的混凝土保护 MIL 厚度应满足
- 10.2.1 构件的t 钢筋的连t 纵向 拉钢筋的最小锚固长度La、LaE 抗震等级以及钢筋种类按国标图集 226101-及基本锚固长度 官 2-2 页采用。 应根据构件的砼强度等级
- 坚向钢筋接头 钢筋连 经>22的采用机械连接 钢筋直径《 14的采用绑扎接头,直径16~20的采用电查压力焊 的采用绑扎接头 钢筋直径》 16的采用机械连接
- 连接接头应位于构件受力较小部位, [级或][级机械连接接头。 且避开梁端、柱端箍筋加密区范围。 ПÉ
- 钢筋的机械连接接头要求:
- <50%. 连接区段的长度为 35d
- (4) 5焊接连接接头要求: 集水群、茶水 特换大梁, 剪力墙连梁 紫紫 **\*** 株大村、 上側で 力墙边缘构件
- 接头应符合《钢筋焊接及验收规程》(JGJ18 宜优先采用闪光对焊 也可采用 2条焊缝的搭接电弧焊 -2012)的要求。 双面焊缝长度均不应小于 6d (d为
- 3) 连接区段范围内的钢筋接头面积百分率 板内水平钢筋的连接) ≪50%. 连接区段的长度为 35d(d为纵向受
- (4) 钢筋的绑扎搭接接头要求 可用于框架梁(除 一级抗震外)、 **转换大梁** 上削下 力墙连梁、 一般淡 剪力墙边缘构件、 山市
- (2)  $\overrightarrow{\phantom{a}}$ 接头面积百分率按国标图集 搭接长度 山和 Lie应根据构件的砼强度等级、 226101-1第2-4页采用。 构件的抗震等级、 钢筋种类以及纵向钢筋搭接
- 同一连接区段范围内的钢筋接头面积百分率:梁、 箍筋直径不应小于搭接钢筋较大直径的 0.25 倍。 钢筋绑扎搭接长度范围内的梁、柱箍筋间距不得大于100mm 載面 和搭接钢筋较小直径的 EF <50%; 一首 合
- 可用于框架梁(除 连接区段的长度为1.3山或1.3山。 力墙连梁、 銀菜 **→** 調力車

宣优先采用冷挤压或等强直螺纹接头。 同一连接区段范围内的钢筋接头面积百分率 接头应符合《钢筋机械连接通用技术规程》 (JGJ107-2016 的要

纵向受力钢筋较大直径) **\*** 墙内坚向受 力钢筋(直径大于14时) 可采用电渣压力焊(不

力钢筋较小直径), 里不小干 500mm

(3

 $\rightarrow$ 边缘构件、

大体积混凝土施工 混凝土即混凝土结构物实体最小几何尺寸不小于1m的大体量混凝土, 或预计会因混凝土中胶

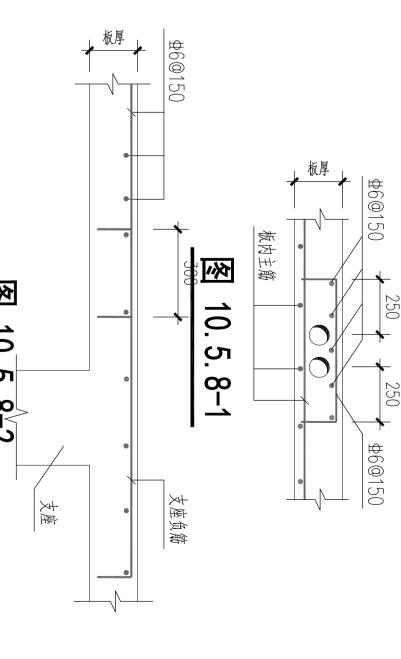
直掺入减水剂、缓凝剂等外加剂和粉煤灰、 长热季节施工时, 应采取降低原材料温度、 、热季节施工时,

配凝土肉部预埋售道 宜进行水冷散热

擬土終擬后应立即进行养护 立大于20°C,温度梯度不得大于3°C/d,养还行养护,养护时间不得少于14d。 1、分层厚度不得大于500mm。

层厚度应根据构件种类 构件所处

10.5.



10.5. .5.0 . 上开洞钢筋及加筋构造做法详见国标图集 22G101-1第 2-62、2-63页。 明的板上开洞位置及尺寸详见建筑施工图和设备施工图标注。

10.5.  $\rightarrow$ 短跨跨度大于 3.6米的现浇板, 机当现浇悬臂挑檐板、天沟板、女儿 当在板上砌隔墙(墙下无梁)时,需在墙下板内底部增设加强筋,直径及根数详见各层板配筋图加强筋间距为100mm(用于2根时)或50mm(用于多于2根时),两端伸进支座内15d。 当在板上砌隔墙(墙下无梁)时, 3.6米的现浇板,板的跨中应按 0.3%起拱;悬挑板端部应按 0.6%起拱。 下挂板等外露水平构件的长度大于 12米时, 应设置伸 直径及根数详见各层板配筋图。

強網 ,伸缩缝隙宽不小于 20mm , 卫生间的楼板四周应做200m )mm高(从厨房、 台的楼板四周应做防水翻边,做法见图 10.5.15,门洞口 ,缝隙间用油膏或其他防渗漏措施处理。 卫生间的楼面完成面起算) 整浇素混凝土

10.5. 见国标图集22G101-图集22G101-1第 2-54页。 -1 98 2--54页。

工方兴度造设工程第四有限公司 Makasu Masaka Construction Engineezaka Group Co.ltd 整筑行业甲级 工程设计资质证书号: A132047336

本图面尺寸仅供估算或放样参考, 施工时应以

工程名称 Project Title

图纸名称 Dwg Title

图纸编号 Dwg No. 张数 Project N

10.5楼(屋面)板的构造及施工要求 - 预应力构件 预应力构件的设计与施工说明详 **厄结施** \*\*\*

10.4.1关于

10.4

70,5 1现浇板板内分布钢筋除图中注明外 抜業 10.5.1米用。

分布钢筋 110, 120 \$6@150 Ф8@250

**48@200** 

160

1、双向现浇板板分布筋均采用中6@25  $\bigcirc$ 

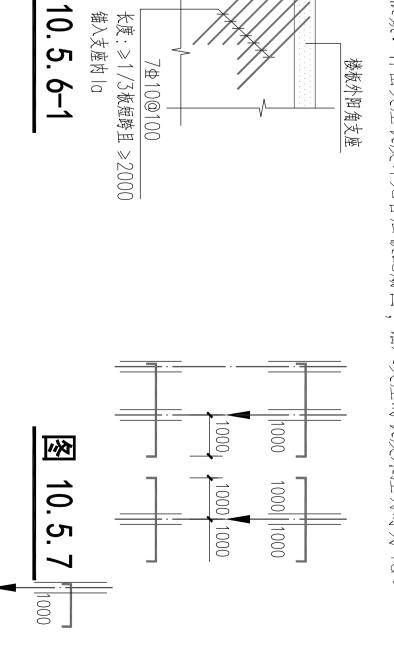
10,5,  $\dot{\bigcirc}$ , O 现浇板钢筋放置: 充分利用钢筋抗拉强度的构造施工 现浇板上部受力钢筋伸入支座内的锚固长度为 La;图中未注明时,板在端部支座的锚固做法按 1/2支座宽度。楼梯踏步板的下部受力钢筋伸入支座的锚固长度为 ≥15d且 ≥100。 对于双向板(或异 现浇板下部受力钢筋伸入支座内的锚固长度为>5d且 >100且 形被) 短向钢筋置于外层,长向钢筋置于内层;

对于单向板, 受力钢筋置于外层, 开始设置。 分布钢筋置于内层。

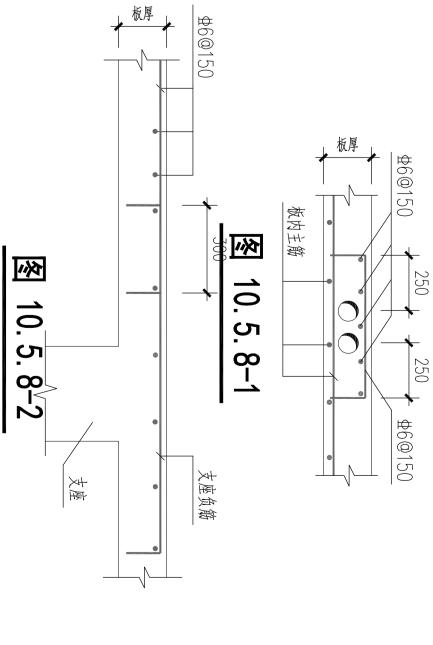
内底筋之上。

10.5. 板内钢筋自与其平行的支座(墙或梁)边50 升 4 当板底与梁底平时,板底筋应置于梁内底筋之上。 5 现浇板通长配筋时,板底筋在支座处搭接,板面角 搭接, 板面筋在跨中 1/3跨长范围内搭接, 钢筋搭接要求见

10.5. 符号: 直径、根数、 各层板配筋图中符号" 伸出支座长度详见各层板配筋图,锚入支座的长度未注明时为la。 "表示异形板内突角放射筋, \* \*\* \*\* 板的外阳角防裂附加筋,做法详见图 10.5.6-1; :射筋,钢筋放置方法参见国标图集 22G101-1第 2-64页,



U.O 观说板内埋管线时,管线应布置在上、下两层钢筋之间,且管线的砼保护层厚度应序小于 30mm。如埋设管线处无上层钢筋,则应沿埋设管线方向附加上层防裂钢筋网,如图 10.15.8—1所示;如板内管线比较密集,应采用 46@150双向钢筋网与支座负钢筋搭接 300,如图 10.5.8—2所示。管线应尽量分散并减少交叉层数(不得多于二层),管径应 <1/3 板厚,且尽量埋在板截面中心1/3 部位,应绑扎牢固定位。 地域的地域在边算起。 分本小于 30mm。 10.5.8-2所示



10.7.6

框架梁、柱节点核心区的箍筋设置未注明时同该节点核心区上、下柱端箍筋加密区的较大者。 节点核心区范围为相交于该节点的最高梁的梁项到最低梁的梁底。 当项层梁柱端节点处带外伸悬臂梁时,此处柱项纵向钢筋锚固要求应选用国标图集 22G101—

10.6. 10.6 1 除本说明注明外 18 施工时必须加强混凝土质量的控制,采取有效措施,做好混凝土的养护工作,保持混凝土表面潮湿,养护时间不小于 14天,保证板厚及板钢筋的正确位置。 梁的构造及施工要求 2 -33~ 49页。

10.5.

10.6.  $\sim$ 置详见国标图集 22G101—1第2-除本说明注明外,梁的配筋构造要求见国标图集 22G101-1第 2-7、2-8、与异形柱相连的梁的配筋构造要求及框架节点构造见国标图集 06SG331-1第 2 个箍筋应设置在距支座边缘 50mm 处。当梁与方柱斜交或与圆柱相交时箍筋起始位 - 39页。 24~ 31页

10.6. 梁箍筋为封闭箍, 其弯钩构; 应采用大箍套小箍的形式。 外围封闭箍筋。 其弯钩构造要求见国标图集 22G101-9造要求见国标图集 22G101-1第2-7、2-8页。当箍筋为多梁内采用拉筋复合箍时,拉筋应紧靠纵向钢筋并同时勾住纵向钢筋 版复合箍时 作

10.6. 梁内纵筋不应与箍筋、 拉筋及预埋件等焊接。

暖通

建筑物理

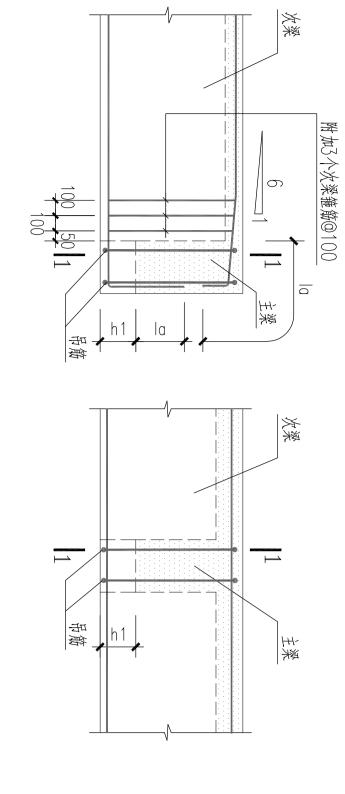
围内连接。 梁内纵筋若需现场连接,除注明外,下部钢筋应在支座处连接,上部钢筋应在跨中 1/3跨度河 #

10.6. , O 次梁相交处 主梁内箍筋应贯通布置。 在主梁内次梁两侧及次梁底, 应按" 梁配筋图;中 於

10.6.7 弯起钢筋的弯折角:梁高 h≤800时为 45° , 梁高 h>800时为 60°

当人上的端支座置于梁上时 WKL的端支座构造做法施工 应按上的端支座构造做法施工;当KL的端支座位于项层柱(墙

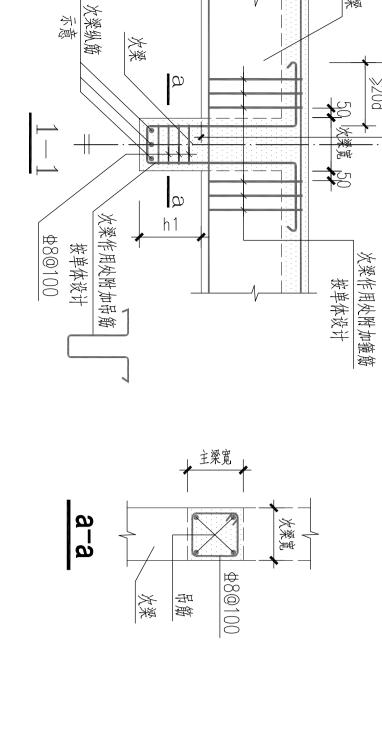
10.6.9 之上;当次梁梁) 应接图10.6.9-.梁相交时,若无特殊情况,次梁的项、底部纵向钢筋均应分别置于主梁项、 当次梁梁底与主梁梁底乎齐时,应按图 10.6.9—1要求施工;当次梁梁底 -2 要求施工 附加吊筋的直径、根数详见平面图标注。 ; 当次梁梁底低于主梁梁底时, 底部纵向钢



建 筑

給排水

电气



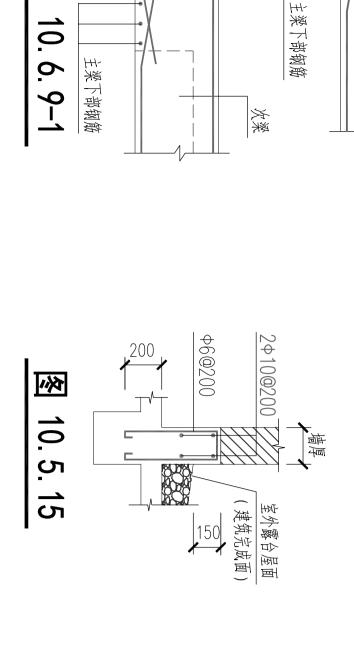
## 10. 6. 9-2

10.6.16

梁纵筋

1及10.6.16—

2确定。



×10.6.10 当梁支座为较长剪力墙(或混凝土墙)时, 0 深一 下纵向钢筋锚入剪力墙(或混凝土墙)内

10.6.17

电梯吊钩构造详见图

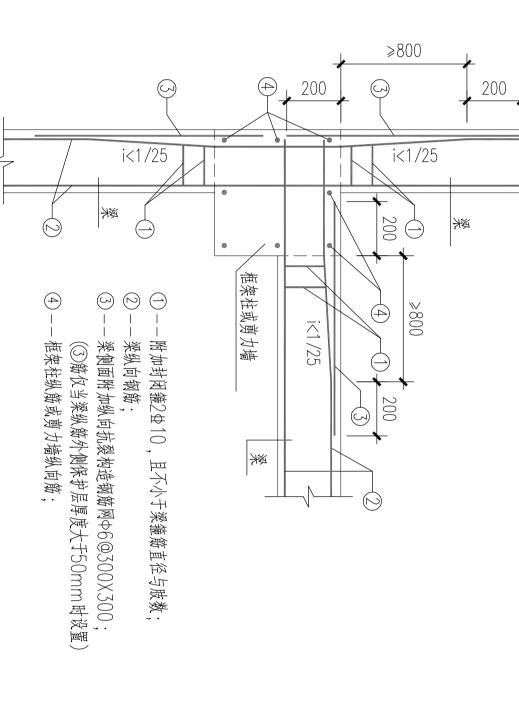
10.6 法详见图10.6.11。 梁边与墙、柱边齐平时, .与墙、柱边齐平时,梁与墙、柱边齐平侧的纵向钢筋,应在离墙、柱边大于 >800mm 且满足小于1/25坡度的条件下向墙、柱纵向钢筋内侧弯折伸入墙、柱内。节点详图做

10.6.12 10.6.13 悬臂梁端钢筋弯折做法, 梁跨度大于 4米时,梁的 斯穹加恢法,详见国标图集 22G101-1 第 2-43页。 4米时,梁的跨中应按 0.2%起拱;悬挑梁端部应按 0.4%起拱

冬

10. 6. 15-2

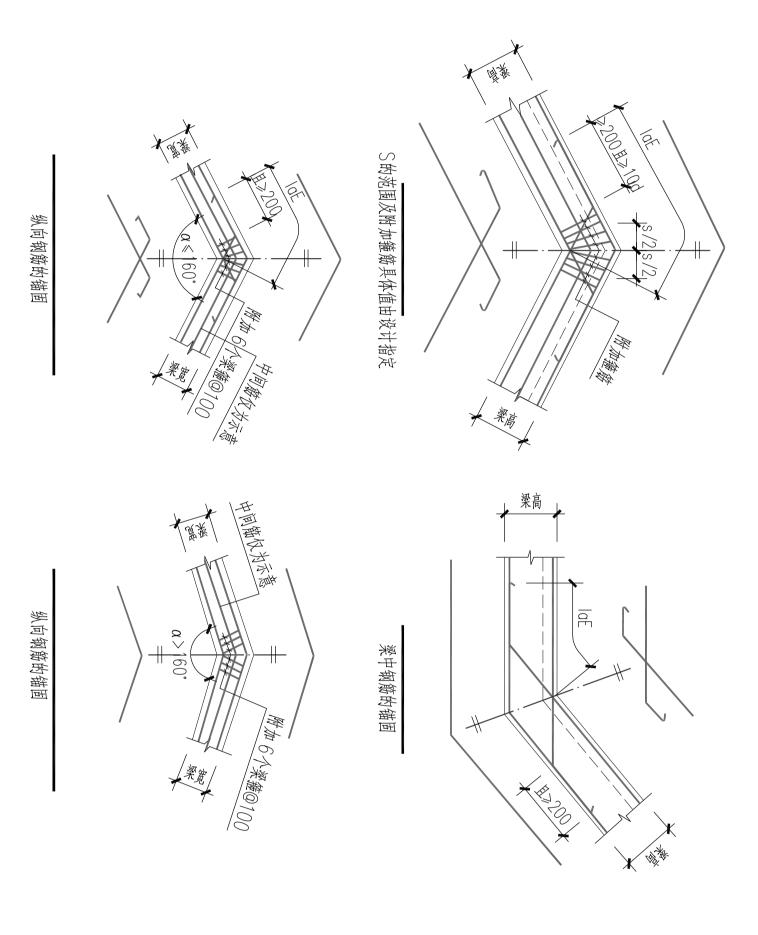
10. 6. 17



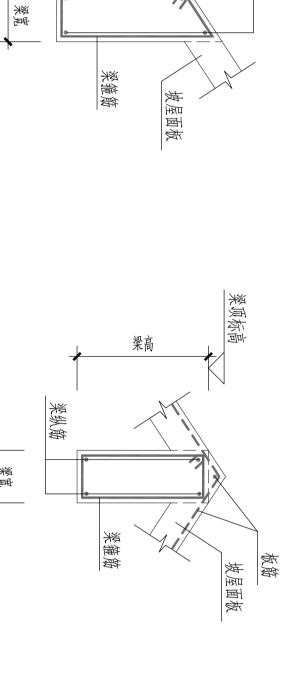
# 10. 6

10.6.14 时,则将梁上, 15d,锚入支座内的总长度不应小于 LaE,同时应采取附加锚固措1455横向短筋并与弯折的纵筋贴紧绑扎(横向短筋长度同梁宽) 当平面外搁置在剪力墙上的梁端上, 锚入支座内的总长度不应小于 「QE,同时应采取附加锚固措施:在弯折处设置 下纵向钢筋伸至墙支座外边(暗柱纵筋内侧)弯折后的直线长度不应小于 下纵向钢筋在墙支座内的水平锚固长度不满足 0.4LabE

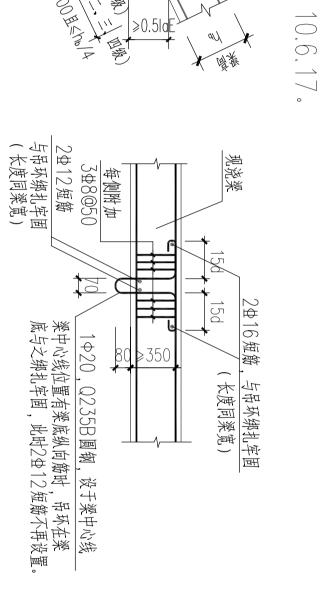
10.6.15 造详见图 立面折线形梁折角处的配筋构造详见图 10.6.15-2. 10.6.15-屋面斜梁支座处的钢筋锚固构



### 梁配筋图中所注梁截面高度、梁顶标高的位置、 0. 6 15-1 梁箍筋的形状及梁纵筋的排



6. 16-1坡屋面梁截面示意图 Ĵ 10. 6. 16-2坡屋面梁截面示意图(二)



### 10. 6 18-2 梁上开长圆孔构造

10.6. 10.6. 華祭

10.8.

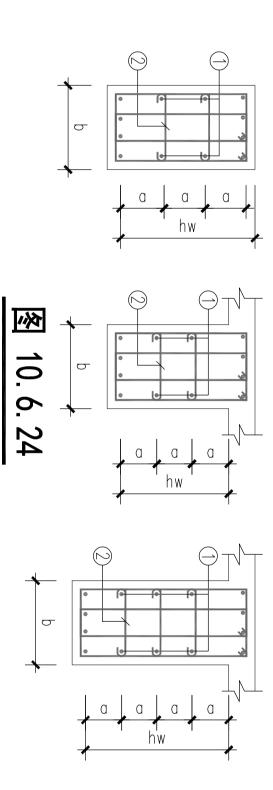
 $\longrightarrow$ 

剪力墙上开洞,当洞口双向尺寸均小于等于150mm时,洞口边不设补强筋,洞口范围的墙身分布筋不得截断,做法详见图10.8.11;当洞口某一边尺寸大于150mm时,洞口补强钢筋详见相应剪力墙定位平面图;洞口补强钢筋构造见国标图集 22G101—1第 2—32页。

,梁内所有纵向钢筋伸入梁支座内的锚固长度

10.6. 在浇捣砼时务请精心施工,

多排拉筋时,上下排拉筋错开设置。图中未注明时梁配筋图中已设置扭筋的不再重复设置。(hw指标 纵向构造钢筋间距 间距 a < 200mm;当梁宽 < 350mm时,拉筋直 拉筋直径为 8mm,拉筋间距为非加密区箍筋间距的两倍 设置。图中未注明时,做法详见图 10.6.24及表 10.6.2 (hw指板底到梁底筋中心间的距离,无板时指梁



2X5±16	2X4±16	2X3±16	2X2±16	600~650
2X5±14	2X4±14	2X3±14	2X2±14	500~550
2X5±14	2X4±14	2X3±14	2X2±14	400~450
2X5±12	2X4±12	2X3±12	2X2±12	300~350
2X5±12	2X4±12	2X3±12	2X2±12	200~250
1010~1200	810~1000	610~800	450~600	D Nw

10.7.1 10.7 柱的构造及施工要求

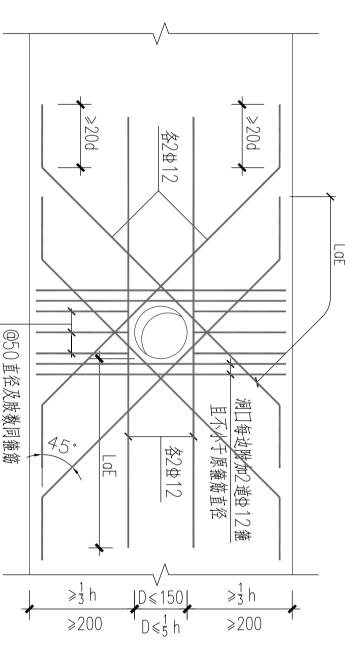
除本说明注明外, 异形柱的配筋构造详见国标图集 06SG331 -9~ 18页

10.7.3 10.7.2 柱箍筋和拉筋弯钩构造详见国标图集 SG331-1第 15~23页。 22G101-1第 2-7、2-8页。

10.7.4

工苏兴厦造设工强强国有限公司 Manasu masana construction engineezhag group golito 整筑行业甲缀 工程设计资质证书号: A132047336

10.6.18 楽上 于图10.6.18—1或图 于图10.6.18—1或图 .开洞时的洞口加筋构造详见图 10.6.18-1及图 10.6.18-2。



10.8.1 10.8.2 10.8.3 10.8.4

除注明外,剪力墙(墙身、边缘构件及连梁)的配筋构造见国标图集 22G101-1第2-19~2-32页剪力墙箍筋和拉筋弯钩构造详见国标图集 22G101-1第2-7、2-8页,拉筋应同时钩住纵筋和箍筋。 剪力墙墙身钢筋中水平钢筋在外侧,坚向钢筋在内侧。 剪力墙内拉筋应同时钩住垂直分布筋与水平分布筋。当剪力墙内分布钢筋多于两排时,拉筋还应

10.8.5

剪力墙根部第一对于框架— 剪一

剪力墙结构及框架

核心筒结构的剪力墙未设边框梁时

筒结构的剪力墙未设边框梁时,在结构楼层标高处的剪力墙除图中注明外,暗梁配筋见表 10.8.6。

应设置在楼板上下各

《50mm处。

内应设置暗梁

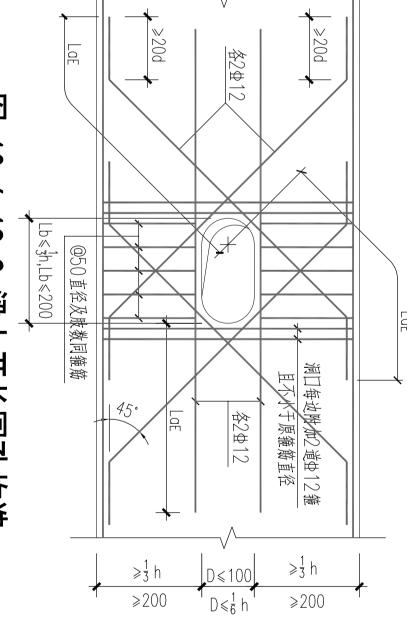
B₩

与剪力墙内排水平及坚向钢筋牢固绑剪力墙根部第一个拉筋及水平分布筋

10.8

9力墙的构造及施工要求 除注明外,剪力墙(墙身、

### 冬 10. 6. 18-1 梁上开小圆孔构造



10.8.7 10.8.8 10.8.9 10.8.1

设置在剪力墙顶部的连梁,

剪力墙连梁配筋未注明腰筋者

剪力墙水平钢筋在约束边缘构件内的锚固做法详见国标图集 22G101-1第 2-26页。

者, 其腰筋由墙身水平分布筋在连梁范围内拉通连续配置。 其箍筋构造应按墙顶连梁的构造详图施工。

与截面高度之比《2时,连梁内应增设斜向交叉钢筋或斜向交叉暗撑,构造做法见国标图集

-30页。图中未注明时,斜向交叉钢筋为 4414,斜向交叉暗撑配筋为

推禁—

核心筒结构中的核心筒连梁

及筒中筒结构中的框筒连梁和内筒连梁,

当连梁的净路

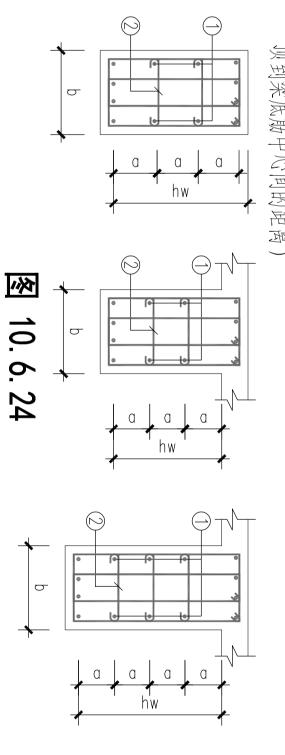
226101-1第2-

4414, 48@150.

框架梁、柱中心线之间的 mining.
做法详见国标图集 22G101-1第 2-36页。 框架梁坚向加脓的构造做法详见国标图集 22G101-1第 2-36页。 水平折线形梁、弧形梁及支承悬臂板的梁、梁内所有纵向钢筋伸入梁支座内水平折线形梁、弧形梁及支承悬臂板的梁,梁内所有纵向钢筋伸入梁支座内之口;伸入柱墙支座内的锚固要求同 KL。 >La;伸入柱墙支座内的锚固要求同 KL。 "一"一下上翻塑结构须按建筑排水要求预埋 >中100套管泄水孔。 于该方向柱截面宽度的 1/4时, 应设置框架梁水平加腋,

NN 采取措施

1 水平折线形梁、弧形梁及支承悬臂 >La;伸入柱墙支座内的锚固要 >是,伸入柱墙支座内的锚固要 露天上翻梁结构须按建筑排水要求 類保节点处钢筋分布较密集,钢筋 6设置纵向构造钢筋和拉筋要求: 6设置纵向构造钢筋和拉筋要求: 6设置纵向构造钢筋,纵向构造钢筋 经为6mm,当梁宽>350mm 时 当设有多排拉筋时,上下排拉筋错 所示,梁配筋图中已设置扭筋的不 项到梁底筋中心间的距离) 采用砂浆浇灌,以保证结构受力安全。 求:当梁腹板高度 hw>450mm时,



500~550 2X2\14		200~250 2X2±12	b hw 450~600	表 10. 6. 24: 梁侧面纵向构造筋选用表	- A	Ь	
2\3\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	2X3±12	2X3\psi12	610~800	<b>勤</b> 筋选用表	图 10.6.24	Ь	
2×4±14	2X4±12	2X4±12	810~1000		_		hw hw
2X5\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	2X5±12	2X5±12	1010~1200		<b>D</b>		

2X5±16	2X4±16	2X3±16	2X2±16	600~650
2X5±14	2 × 4 ± 1 4	2X3±14	2X2±14	500~550
2×5±14	2 × 4 ± 1 4	2X3±14	2X2±14	400~450
2X5±12	2X4±12	2X3±12	2X2±12	300~350
2X5±12	2X4±12	2X3±12	2X2±12	200~250
1010~1200	810~1000	610~800	450~600	

普通柱的配筋构造详见国标图集 22G101-1第 2 2

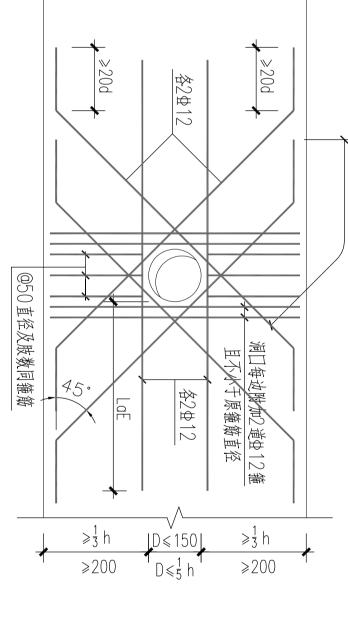
柱箍筋采用复合箍筋时,除注明外, 拉筋应紧靠纵向钢筋并同时勾住纵向钢筋和外围封闭箍筋。 拉筋及预埋件等焊接。 箍筋复合方式详见国标图集 22G101-倉 2-

10.6.18-2中的要求时,孔洞周边的配筋应接计算确定,且不应小10.6.18-2中标注的钢筋数量及规格。 当梁上留洞尺寸大

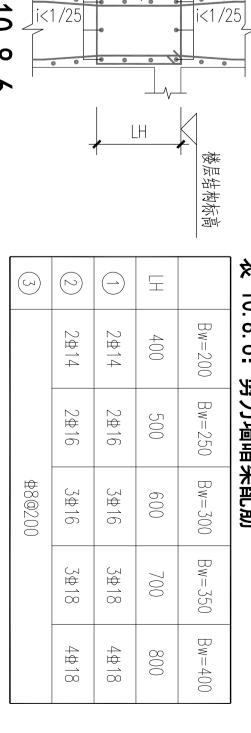
点 Q。 室顶板嵌固

一层的

框架柱(包括剪力墙端柱)均应接在地下室顶板嵌固的构造



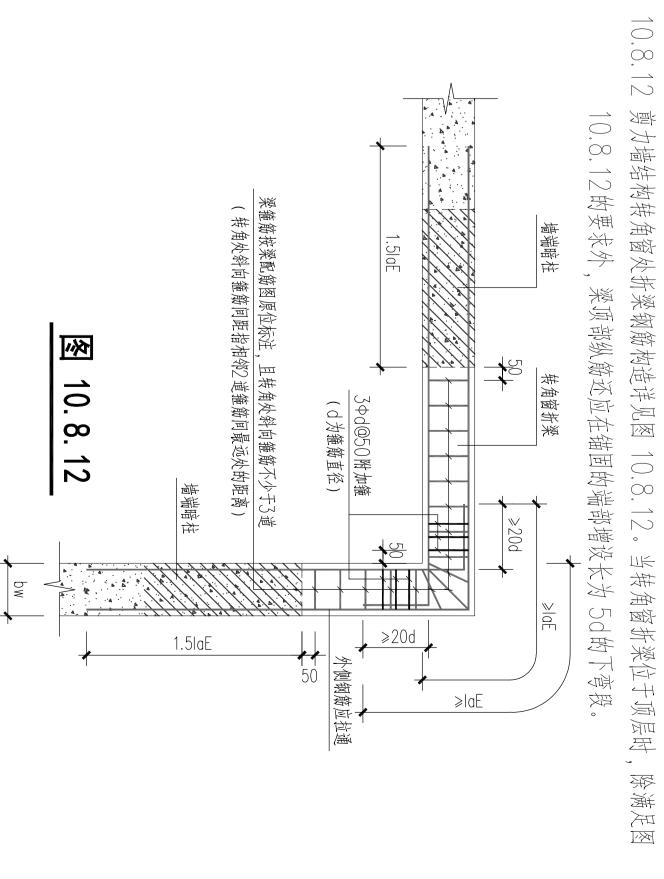
# 10. 8. 6: 剪力墙暗梁配筋



 $\bigcirc$ 

<b>※</b> 10.8.6		1/25	0 0	H	楼层结构标高	25
	3	(2)		III		
		2±14	2±14	400	Bw=200	
		2±16	2±16	500	Bw=250	* * * * * * * * * * * * * * * * * * * *
	\$8@200	3⊈16	3⊈16	600	Bw=300	
		3±18	3±18	700	Bw=350	
		4±18	4±18	800	Bw=400	
,						

冬 10.8.  $\stackrel{\rightharpoonup}{\sim}$ 墙身分布筋

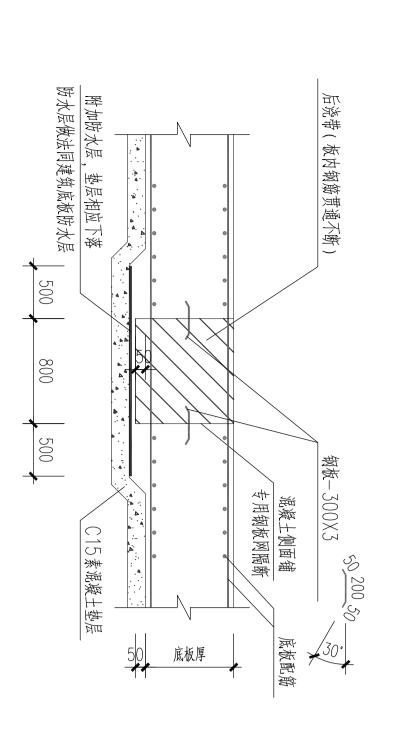


Jwg litle	制图 Drawn by	工程负责 Project by	图纸板权属于本公司,未经授权不得翻印。
图纸名称	Designed by	Examined by	际尺寸调整。
	设计	审核	<b>图</b>
Project Title	Checked by	Approved by	
工程名称	校对	审定	<b>#:</b>

※10.9 10.9.1 編 施工后浇带

浇筑后浇带前,被后浇带断开的梁板在本跨内的模板不得拆除,待后浇带浇筑后且其混凝土的度达到设计强度后方可拆除。 所有梁、板以及地下室的底板与侧板内通过后浇带的钢筋,均不断开。 地下室底板收缩后浇带做法详见图 10.9.3—1,沉降后浇带做法详见图 10.9.3—2。 誔

10.9.2 1, 沉降后浇带做法详见图

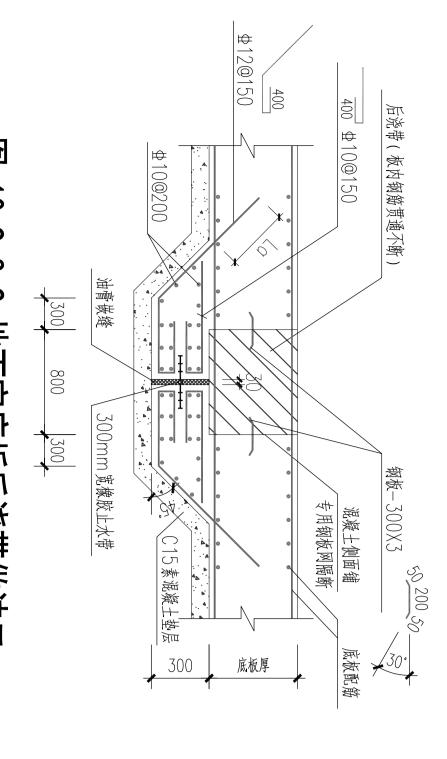


弱电

暖通

建筑物理

## 10.9. <u>3–1</u> 地下室底板后浇带做法



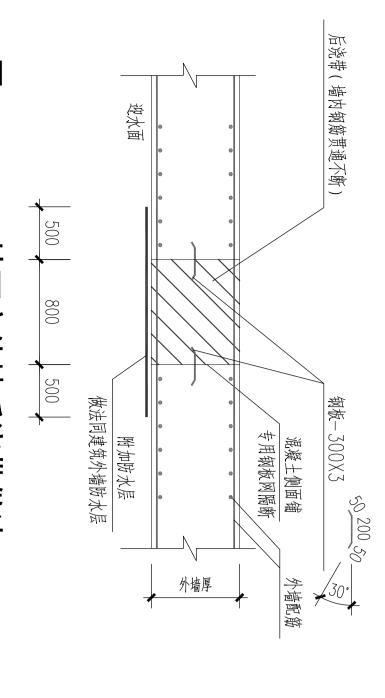
### <u>10</u>. 9 ယု Ċ 地下室底板后浇带做法二

建 筑

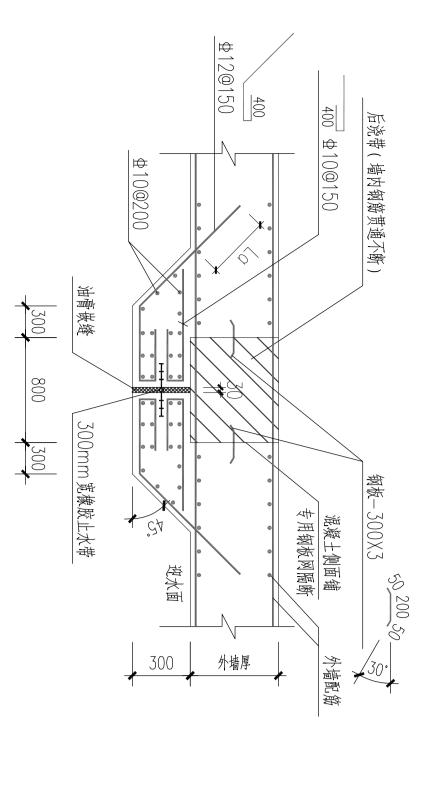
給排水

电气

10.9.4 地下室外墙收缩后浇带做法详见图 10.9.4-1, 沉降后浇带做法详见图 10.9.4-

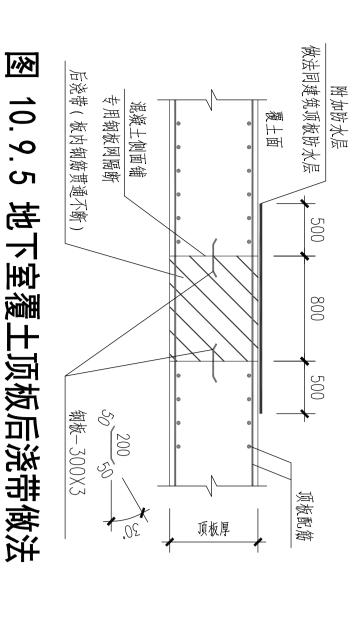


### 10. 9 书 下室外墙后浇带做法



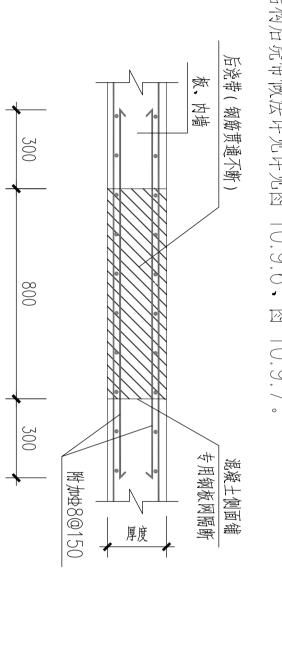
### <u>10</u> 9. 4-2 地下室外墙后浇带做法

10.9.5 地下室覆土顶板后浇带做法详见图 10.9.5

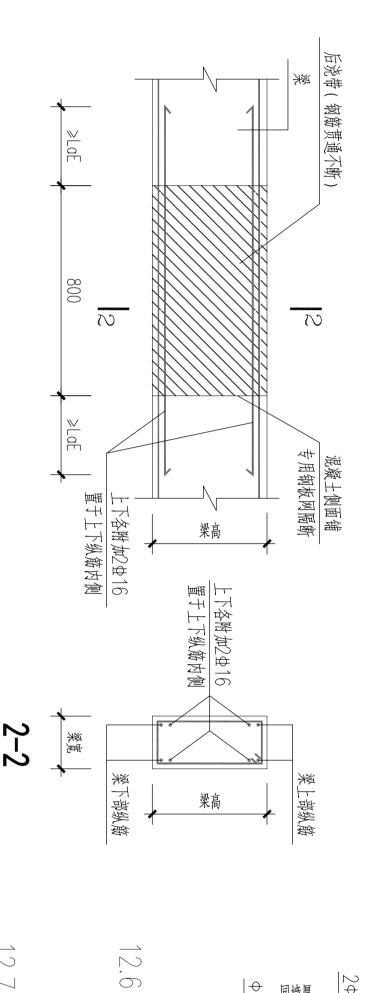


# 10. 9. 5 地下室覆土顶板后浇带做法

10.9.6 地下室混凝土肉墙后浇带做法详见图 10.9.6。 上部结构后浇带做法详见详见图 10.9.6、图 10.9.7



### 10. 4.9 6 核 室内混凝土墙后浇带做法



### 9 梁后浇带做法

10.9.8 后浇带部位应做好保护 严防落入杂物和损伤防水部件; 并采取有效措施

10.9.9 猫 三两侧混凝土龄期达到 60天后,且宜在气温较低(或低于浇筑)应在沉降相对稳定并得到设计人员认可后浇灌。 应将接缝处已有混凝土表面杂物清除,刷纯水泥浆两遍后,用

后洗带混凝 等级提高 高一级的膨胀混凝土及时浇筑密实。,养护时间不应少于28天。

后浇带封闭应尽可能选择气温较低(或低于原浇筑时的温度)的时间进行,但不得低于5严禁地下室在外无保温,内无采暖的情况下封闭后浇带越冬。

预埋套管及预留洞

1

①.1 混凝土构件中的所有预埋件、预埋套管及预留孔洞,均应事先预埋或预留,严禁后凿。本套结构图纸中未表示出的洞口按建筑施工图、设备施工图预留,并应满足下列原则:(1)现浇楼板中,对于直径或长边边长小于300的预埋管或预留洞,结构图中一般未予标出,施工时应按建筑施工图和设备施工图预留,并按本设计说明的要求进行施工。预埋管处有防水等要求时,防水等要求应按建筑专业的有关要求施工。现浇板的暗梁和洞口加强筋位置不应预埋管或预留洞。现浇板中预埋管或预留洞连续布置时管或洞之间净距应不小于较 防水等要求时,防水等要求应接建置不应预埋管或预留洞。现浇板中大洞口直径或边长且不小于300。

1

现浇墙中 施工时应按建筑施工图和设备施工图预留,并按本设计说明的要求进行施工。预埋管处有防水等要求时,防水等要求应按建筑专业的有关要求施工。现浇墙中预埋管或预留洞连续布置时管或洞之间净距应不小于较大洞口直径或边长且不小于300。 浇墙中,对于直径或长边边长小于150的预埋管或预留洞工时应按建筑施工图和设备施工图预留,并按本设计说明的

防雷接地要求 外露在混凝土外的预埋件、 混凝土墙的边缘构件和暗柱中不得预埋管或预留洞、 预埋钢套管需作防锈处理,对预埋件还需作防火处理 槽(结构图中标注处除外)

10.11. 防雷接地对钢筋的联网焊接要求应接电施工图施工

### <u>:</u> 钢结构工程

施工说明详见结施 《钢结构设计说明》

# 12.

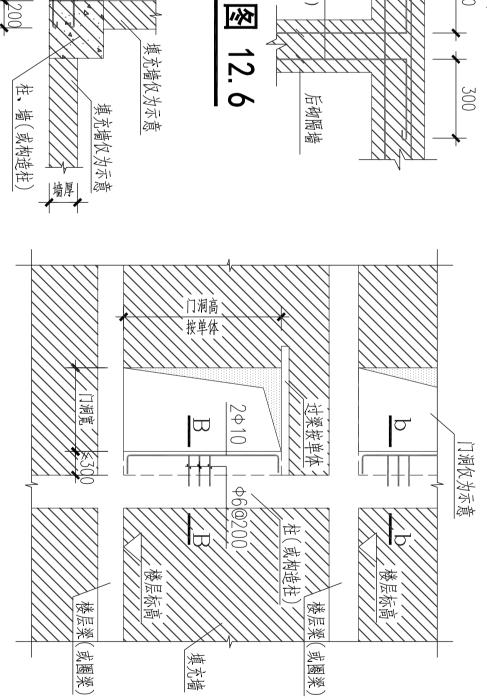
66页。构造柱边填充墙应留马牙槎, 构造柱的钢筋绑好后 方は 砌体女儿墙处应按结构平面图所示位置设置钢筋混凝土构造柱。 应先砌墙后浇筑。 马牙槎构造详见省标图集苏 G02-2019第 81页。 构造柱配筋构造详见省标图集苏 G02-构造柱纵筋应预 -2019第

12.3 12.2 拉结筋 砌体填充墙与混凝土墙、 阳台拦板墙砌体、 拉结筋构造做法详见省标图集苏G02-2019第 65页节点4、5、6、7。 女儿墙砌体沿墙高每隔 500mm 设置 2中6 通长拉结钢筋。 柱相连处设置 2中6@600(或小于且最接近600的砌体整皮数距离 拉结筋应预埋

12.4 与屬梁、过溪、 筋处预留插筋 锚入混凝土柱墙内不小于 籍入柱, 窗台梁(板)连接的钢筋混凝土柱、墙 植肉不小于 200mm. 35d,伸出柱、 墙外不小于700, 下 在 圈 溪、 が一次 并与圈梁、 窗台梁(板)纵向钢 が一般 公日

12.5 梁(板)纵向钢筋搭接。 所有砌体填充墙,当墙高 凝土水平系梁,系梁宽度同墙厚,高度120mm,配筋4中8、中6@200;在洞口项处的 其截面尺寸及配筋应不小于与洞口相应的过梁。对于除烧结普通砖、烧结多孔砖及烧结空心砖 当首官 ≥4.0m H ,应于墙体半高处或门窗顶处设置与柱连接且沿墙全 长贯通的

;@600 (或小于且 .600的砌体整皮数距离) 拉结筋 京英同地厚 外的填充墙体, 当墙高超过6.0m时, ,配筋4中10、中6@200。 が高さら 300 后砌隔墙 宜沿墙高每2m设置与柱连接的水平系梁,梁的截面高度为180mm 4.0m时,也应于墙体半高处或门窗顶处设置钢筋混凝土水平系梁。



B-B

12.

**♦6@200** 

同墙厚

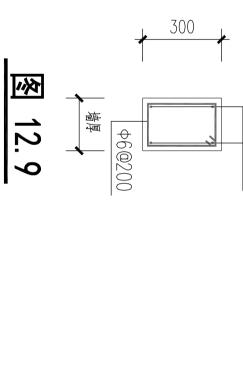
砌体填充 距离)配2中6水平钢筋与其两端相交墙体拉结牢,拉筋搭接长度为300mm,做法详 T形相交处无构造柱时, 后砌墙应沿墙高每隔 600mm(或小于且最接近600的砌

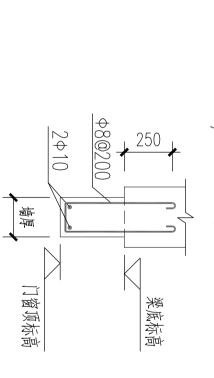
12.7 当钢筋砼 柱边有<300的砌体填充墙时

砌体填充墙砌至接近梁、板底时,应留一定留隙,待填充墙砌筑完成并沉实后,再将其补砌装做法详见省标图集苏 G02-2019第 65页节点 2。当砌体填充墙的长度超过 5m时(5围内未设构造柱),墙顶的拉结应按省标图集苏 G02-2019第 65页节点 3施工。不到或梁底的砌体填充墙必须加设压顶圈梁,圈梁高度 120mm,宽度同墙厚,纵向钢筋 4中 箍筋中6 待填充墙砌筑完成并沉实后 5m时(5m范

砖砌电梯: 井壁墙内应设置圈梁 圈梁标高位置见电梯资料图 圈梁截面与配筋见图 12.9

12.9





# 12.

浇钢筋 康是和 京東河 描画 混凝土板带,板带厚度 60mm,纵向钢筋 3中8,横向分布筋 中6@200。 顶层填充外墙的窗台标高处应设置通长现浇钢筋混凝土窗台梁, 纵向钢筋 4中10, ,箍筋 中6@200; 其它层在窗台标高处, 设置通长现 古同

華通门时 第131 当洞口宽度大于等于2.1m时,应在洞口两侧设置构造柱。对于设钢筋混凝土边框的情况可采用如下方式:当墙厚大于等于200mm,砌块干密度为B05、B06、B07级且门型 当砌体填充墙的门窗洞口宽度小于2.1m时,应在洞口两侧设置钢筋混凝土边框; 104第A37页或B27页A节点做法。 、方式:当墙厚大于等于200mm,砌块干密度为805、806、807级且门型为每隔600mm高放置一块与加气砌块尺寸相同的混凝土预制块,详见图

類层類: 充墙及各层楼梯间和人流通道的填充墙, 应采入流通道的填充墙, 应采入流通道的填充墙钢丝网规格15\*15\*0.6。 应采用满铺钢丝网砂浆面层加强。

12.12

12.

3 柱相连 起浇筑 门窗过深:凡门、 则应在墙柱内预留钢筋现浇过梁。 过梁断面及配筋详表 窗洞顶部无现浇钢筋混凝土梁时 过梁搁置长度取300。 当洞口上方与梁底距离过近, 应设置钢筋混凝土过梁,过梁与门窗框柱一度取300。当洞一侧或两侧与钢筋混凝土墙 放不下过梁时, 可直接

12. 13**:** 

	未注(2)筋时选用	画面	h h	* 1 (2)		配筋图例
3000<10≤3500	2500<10≤3000	2000<10≤2500	1500<10≤2000	1000 <lo≤1500< td=""><td>lo≤1000</td><td>洞 宽(lo)</td></lo≤1500<>	lo≤1000	洞 宽(lo)
240	210	180	150	120	120	ъ
2\psi12+1\psi14 \qquad 2\phi10	3⊈12	2±12	2412	2410	2410	会会
2410	2410	2410	248	248		〇号簡
<b>Ф6@200</b>	<b>Ф6@200</b>	<b>Ф6@200</b>	<b>Ф6@200</b>	<b>Ф6@200</b>	Ф6@200	多号筋

12  $\overrightarrow{+}$ 凡在板上砌隔墙时, ) 当板跨 2500《L<4500时:4414; 不可随意砌筑, 应在墙下板内增设加强筋(图纸中另有要求者除外) 加强筋沿墙长方向整跨布置。 当板跨1>4500时:4416 ),当呱哂[<</i>
人以以以取:4至12;
,楼板上后砌砖墙位置应严格遵守建筑 当板跨1<2500时:4412

### 13. 13 (观测) 要求

(2) 沉降 1) 沉降观测点的平面布置见基础平面图。 角转角处及中间每隔10m~ 观测点埋置构造见图 程中应进行沉降观测 13.1 20m的轴线上可观测到的墙、 · 当图中未注明时 要求如下 並在房屋的 柱上设置。

工苏兴度造设工程第国有限公司 MARGEN MAGSINA CONSTRUCTION ENGINEEZENG GROUP COLLED 整筑行业甲級 工程设计资质证书号: A132047336

本图面尺寸仅供估算或放样参考,

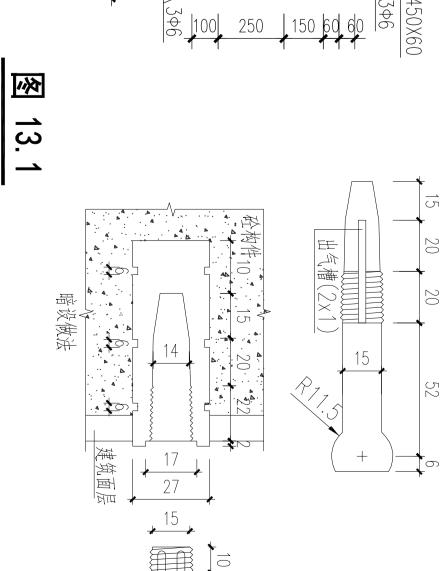
施工时应以

工程名称 Project Title

日期 Date 图纸编号 Dwg No. 张数 Project I

 $\mathcal{C}$ 水准点不少-设置在距建筑 老 30m~80m稳定、 可靠的土层内或沉降已稳定的建筑

 $\bigcirc$ 4)观测要求 共四次,以后每隔六个月测一次,直至沉降稳定为止。 其他未尽之处按现行标准《建筑物变形测量规范》(JGJ8-2016)的规定执行。 观测点稳固后即开始观 · · 以后每二 三层一次直至完工;完工当年三个月测一次



明设做法

### <u>×</u>14. 超长结构措施 具体配筋详见相应配筋

14.3 设置贯通后浇带(膨胀带) 外加剂掺量详见结构设计总说明第 8. 位置详见 相应结构平面图。 应结构平面图。后浇带(膨胀带)采用膨胀混凝土,强度做法详见结构设计总说明第10.9条及相应模板图说明。 頭度

混凝土中的原料水泥宜采用低水化热的、 泥、低热矿渣硅酸盐水泥》GB200规定的水泥;细骨料宜采用水洗中砂,含泥量不应大于2.5%泥块含量不应大于1%;粗骨料宜采用碎石或乱石,含泥量不应大于1%。 且符合现行国家标准《中热硅酸盐水泥、 低热硅酸盐水

14.4 14.5 膨胀混凝土中所用的外加剂应符合《混凝土外加剂应用技术规范》GB50119-2013的有关 工质量验收规范》GB50204-2015的规定 、砂、石、掺和料均应符合国家现行的有关标准的规定,施工应符合《混凝土结构工

混凝土配合比应按高性能混凝土设计, \* 检测条件应和施工条件相同。 并在施工前通过有关的性能试验后确定。试验使用的原材

14.6 混凝土的振捣必须密实 不得漏损。 插和过振。

14.8 4 蒸蒸( 楼板(包括地下室底板 护不得少于14天 「室底板、顶板) 应在混炼 「室底板、顶板) 成型后以 凝土初凝后、终凝前采取两次压面,减小混凝土硬化后裂缝。 应立即覆盖塑料薄膜,上覆麻包或草包等保温材料,保湿养

14.9 地下室墙板应采用保湿较好的胶 湿养护不得少 拆模后並 合板支流 麻包片贴墙并保湿养护不少于14天 应使模板湿透,浇筑完成后, 带模板保

14. 14.10 用的膨胀混凝土 后浇带混凝土浇灌煎 土浇筑时的环境温度应低于其两侧混凝土浇筑时的温度 室顶板及外墙板应及时进行防水 推前,必须将后浇带1 成型后立即覆盖,并 中的杂物清除干净,结合面凿毛,充分预湿,然后浇筑填充 并保湿养护不少于14天(冬季施工不能浇水)。后浇带混凝 层的施工 地下室砼达到强度后, 应尽快进行土体回填, 并尽可能低温合拢。  $\sum$ 

14.12 质量验收规 的浇筑及养护应满足《地 规程的规定和要求。 5温度变化时对结木 5应满足《地下工程 程防水技术规范》GB50108-《大体积混凝土施工规范》GB-50409-2009等 2008,  $\Rightarrow$ 地下防水工程

构产生的不利影响。

方可拆除底模。

钢结构的过道、 工期间不得超负荷堆放建材和施 黄油河 级,特别注意梁板上集中负荷时对结构受力和变形的不利影响。次设计的结构构件,需经上建设计人员复核荷载、连接方式及

将电梯施 制施工详图提交设计 应待订货后的资料 料复核相符时方可施工 吊钩等复核工作,确认无误后方可施工。

本图提供的设备基础,根据住建部【2018 文件中注明涉及危大二要时进行专项设计。对 工作 [2018] 本工程涉及有深基坑工程、村等, 在施工过程中容易导致人 程的重点部位和环节 施程方 性较大的分部分项工程安全管理规定》 提出保障工程周边环境安 安全和工程施工安全的意见,必 、起重吊装及起重机械安装拆卸 设计单位应当在设计

	弱电			
	暖 通			
	建筑物理			
-		暖通	暖通	暖 通

1.室内外高差为300,室内地坪±0.000相当于勘探报告中高程XXX。2.根据XXX工程技术右限八司担44世与10.000相当于勘探报告中高程XXX。 根据XXX工程技术有限公司提供勘探报告(编号: XXX) 本工程采用柱下钢筋混凝土独立基础,未注明基础标高:-1.500。

4. 基础材料: 基础须验槽,符合设计及施工规范要求后方可进行基础部分的施工。

超挖部分采用C15混凝土回填

基础埋置于第②层土, 地基承载力fak=100KPa(暂定)

钢筋:HPB300(Φ)fy=270N/m²,HRB400(Φ)fy=360N/mm, 垫层:100厚C20素混凝土 混凝土: C30

基础保护层厚度: c=40mm, 地梁保护层厚度: c=25mm。

基础设计等级为丙级.

Ç

0

.基础施工完应及时回填土,回填前应清除基础四周积水及杂物,回填土土质应符合规范要求,回填时土层必须分层(<200)夯实,压实系数>0.94;

基础平面布置图

1:100

7.本工程建筑场地为七度(0.10g)地震设防区,有关抗震措施按四级详见图集基G02-2019

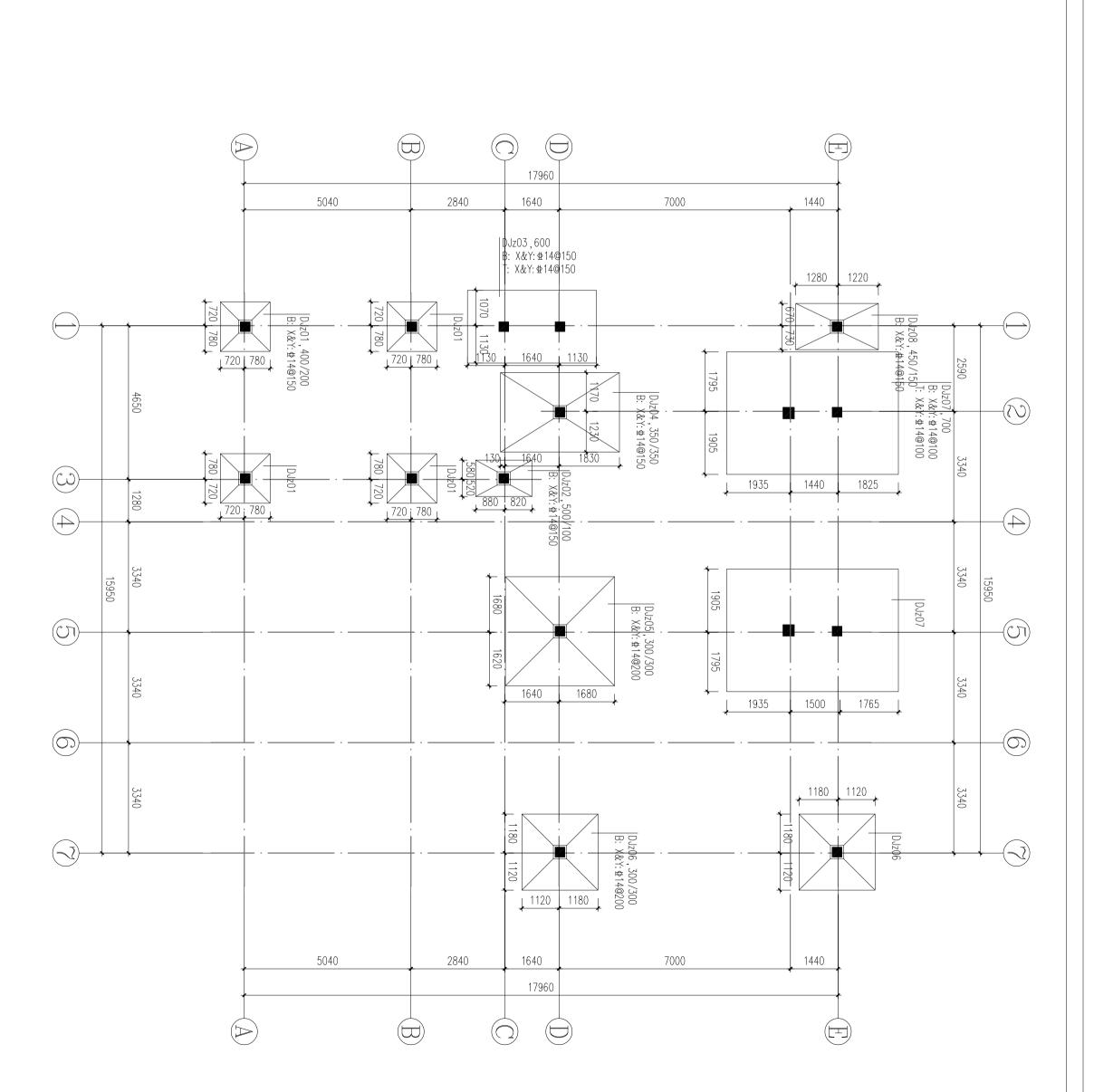
.基础宽度大于等于2.5m时底板受力钢筋的长度可取边长或宽度的0.9倍,交错布置(边缘第一根不缩).

 $\odot$ 

9 .基槽开挖后应保持基槽干燥.基槽开挖后应进行基槽验收. 致或遇到异常情况时,应及时与我院联系. 当发现与勘察报告和设计文件不一

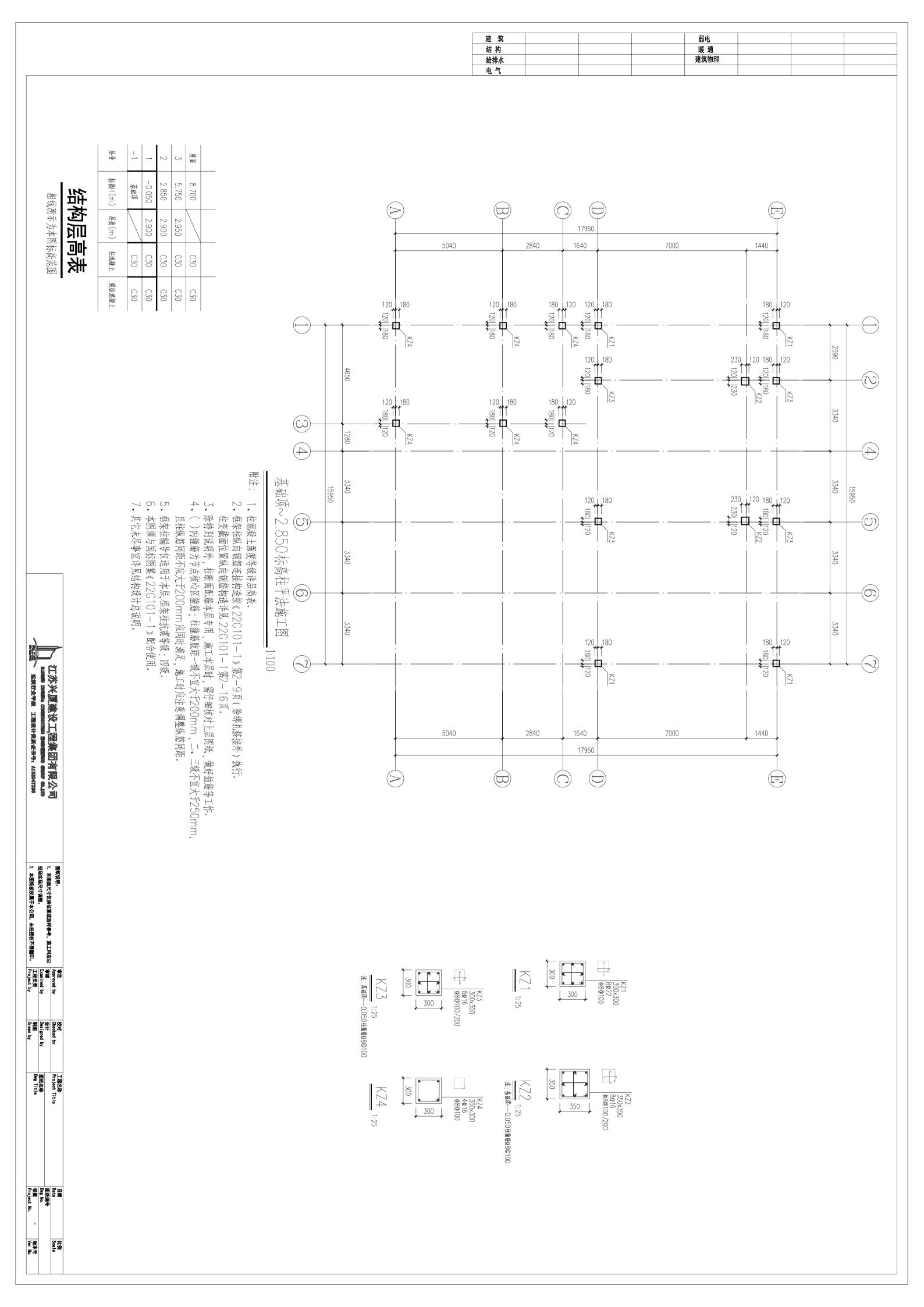
避免挠动。若采用机械挖土, 应在基底以上

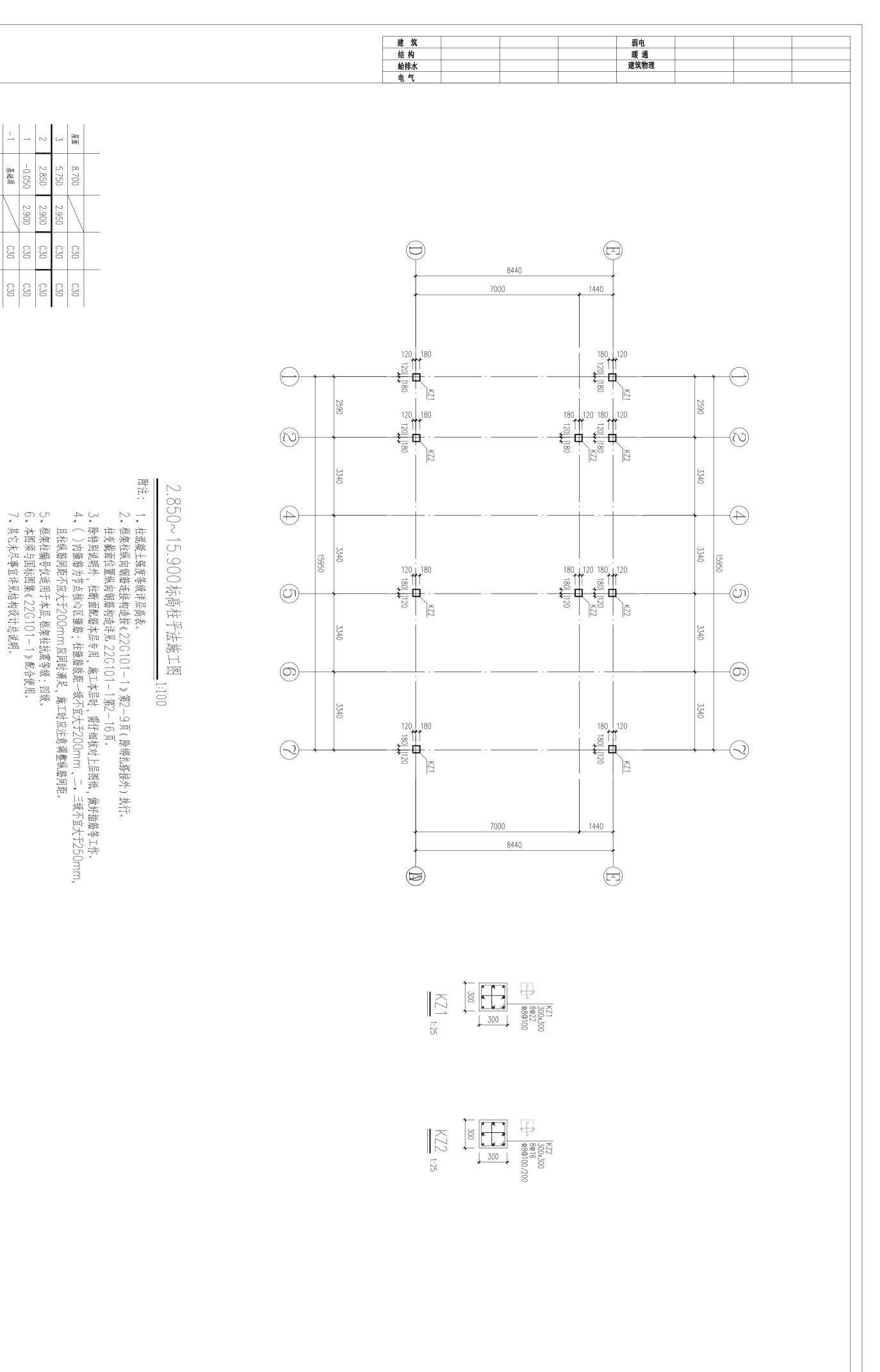
10.基础施工时,应使基础下的土层保持原状,遗11.基础施工需配合上部结构图纸预留短柱插筋。 混凝土框架基础平法平面图表示方法参见22G101-3。











णार मोप

核副 (m)

层筒(m)

柱混凝土

结构层高表

粗线所示为本图标高范围

图纸说明:
1. 本图面尺寸仅供估算或放样参考,施工时应以
1. 本图面尺寸仅供估算或放样参考,施工时应以
现场实际尺寸调整。
2. 本图纸板权属于本公司,未经授权不得翻印。

校对 Checked by 设计 设计 Designed by 制图 Drawn by

> 工程名卷 Project Title 图纸名卷 Dwg Title

版 Ver No. 比多 Scale

			建筑结构	В	i电 {· 通	
粗线所示为本图标高范围	屋面   8.700   C30   C		給排水 电 气		<b>筑物</b> 理	
	附注 1、本图须与国标图集《22G101—1》配合使用,框架梁抗震等级:四级,梁砼碾度见层高表。 2、图中未注明的次梁与主梁及次梁与次梁交接处每边各附加3个间距50mm 箍筋的直径同梁箍筋, 股数同该跨梁箍筋; 附加号筋按图示部位设置(除注明外均为2全16);相同编号的梁除注明外附加箍筋的直径同梁箍筋, 非框架梁(1—)的上部纵向钢筋在端支座的锚固除特殊注明外均为按"设计按铰接"(22G101—1 第2—40页中>0.35Lob)构造款行。 4、编号为KL的框架梁、端支座为框柱顶部时,梁端钢筋锚固应按层面框架梁NKL构造。5、未注明框架梁位置亦柱边或居柱中,次梁均居抽线中,次梁定位未详者见楼板结构平面图。6、梯柱见楼梯详图,梯柱两侧各附加三根箍筋经8050。 7、图中梁箍筋加密区只适用于与柱相连一侧;当框架梁与梁相交平面外相交时,此连接端构造按非框架梁要求箍筋不做加密处理;端核内时梁顶标高별降板。4米则梁顶标高详见层高表,当整段梁在降板区域内时梁顶标高随降板。 9、梁跨度大于4米时,梁的跨中应按0.2%皮排;层据梁端都应接0.4%皮排。	5040	2840	17960 1640 7000	1440	
江苏兴厦建设工程集团有限公司  14.20年 20年 20年 20年 20年 20年 20年 20年 20年 20年	15950 1280 3340 15950 15950	2\psi 16   KL1 (1) 2\psi 16   \frac{2\psi 16}{2\psi 16}; 2\psi 16}   KL7 (2) 2\psi 0/200 (2) 2\psi 16; 2\psi 16}   \frac{2\psi 16}{2\psi 16}; 2\psi 16}   \frac{2\psi 16}{2\	3± 	KL5(4) 240x400	KL4(3) 240x500   48@100/200(2)   2416;2416   3416(議长)   2416   48	2590 3340 3340
国鉄説明:   す点   な対   工程名様   Approved by   Checked by   Project Title   1. 本国面尺寸欠铁估算或放样参考。施工时应以 审核   安排   現场突际尺寸調整。	1:100 3340 3340 7	5040	2840	2位16; 2位16	型8億400(2) 対240×400 3416	50 6 7
日期 比例 Date Scale 图纸编号 Dwg No. 原本号 Project No. Ver No.						

				建 筑 结 构		弱电 暖 通	
粗线所示为本图标高范围	展画 8.700 C30 3 5.750 2.950 C30 2 2.850 2.900 C30 1 -0.050 2.900 C30 -1 基础项 C30 長号 标酬(m) 長高(m) 柱 緩生			胎排水 电 气		建筑物理	
x图标高范围	C30 C30 C30 C30 C30 C30 C30 C30 C30 C30						
	附加吊筋按图示部位设置(除注明外均为2420);相同编号的梁除注明外附加箍筋及吊筋也相同。 3、非框架梁(L-)的上部纵向钢筋在端支座的锚固除特殊注明外均按"设计按铰接"(22G101-第2-40页中>0.35Lab)构造执行。 4、编号为KL的框架梁,端支座为框柱项部时,梁端钢筋锚固应按屋面框架梁WKL构造。5、未注明框架梁位置齐柱边或居柱中,次梁均居轴线中,次梁定位未详者见楼板结构平面图。6、梯柱见楼梯详图,梯柱两侧各附加三根箍筋48@50。 7、图中梁箍筋加密区只适用于与柱相连一侧;当框架梁与梁相交平面外相交时,此连接端构造按非框架梁要求箍筋不做加密处理;	附注: 1、本图须与国标图集《22G101-1》配合使用,框架梁抗震等级:四级,梁砼强度见层高表。 2、图中未注明的次梁与主梁及次梁与次梁交接处每边各附加3个间距50mm 箍筋的直径同梁箍筋, 時数同该跨率籍筋:	5040	2840 16	17960 640 7000 WKL7(4) 240x550 88@100/200(2) 1818 14\pm 10	1) 240×500	
工苏兴厦建设工湿集团有限公司  MANAGEN ADMINISTRATION COLUMN ENGINEERS COLUMN C	1 二层梁平法施工图	4650 1280 3340 3340 15950 5	2\psi 16    WKL1 (1)	3\pmu 18 3\pmu 18 2\pmu 16 2\pmu 16 2\pmu 16 3\pmu 16 3\pmu 16 3\pmu 16 N4\pmu 10 \pmu 24 16 2\pmu 16 2\pmu 16 3\pmu 16 3\pmu 16 2\pmu 16 2\pmu 16 2\pmu 16 3\pmu 16 2\pmu 16	100 (2)   6 (	1) 240x500 2000(2) III III	2590 3340 4 15950 3340 3340 3340
图纸说明:     也     也     也     也     也     也     他 <th< th=""><td></td><td>3340</td><td>5040</td><td><u> </u></td><td>  L4(1) 240x500</td><td></td><td>3340</td></th<>		3340	5040	<u> </u>	L4(1) 240x500		3340
工権名業 日差 大変 Project Title Date Scale M教養・ Dwg No. Dwg Title Project No. Ver No.							

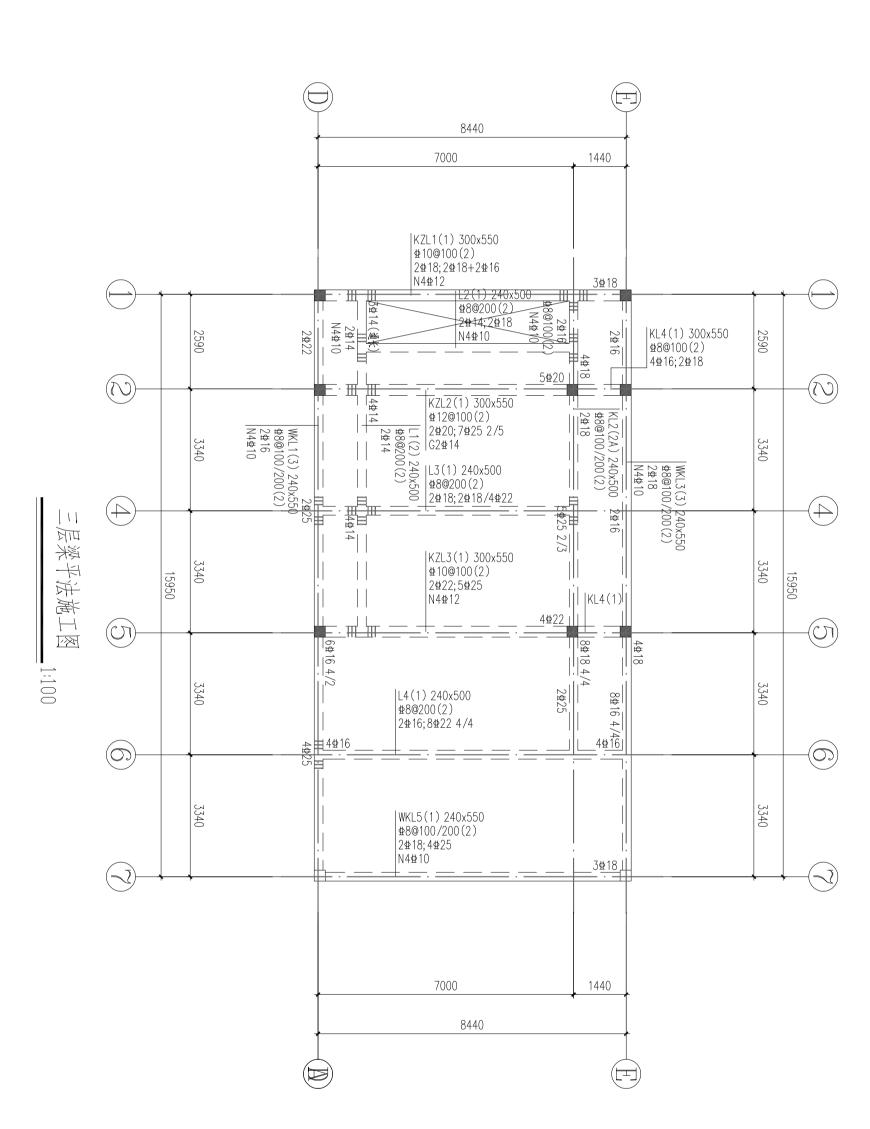
建筑		弱电		
结 构		暖 通		
給排水		建筑物理		
电气				

				_		
योष ची			2	3	屋面	
标高H (m)	基础项	-0.050	2.850	5.750	8.700	
居肓(m)		2.900	2.900	2.950		
柱混凝土	C30	C30	030	C30	C30	
梁板混凝土	C30	C30	C30	C30	C30	
	标高H (m ) 层高(m ) 柱現凝土	基础项 C30 标高H (m ) 层高(m ) 柱湖瀬土	-0.050     2.900     C30       基础项     C30       标副H(m)     层高(m)     柱湖瀬土	2.850       2.900       C30         -0.050       2.900       C30         基础项       C30         标副H(m)       层高(m)       柱湖瀬土	5.750 2.950 C30 2.850 2.900 C30 -0.050 2.900 C30 基础项 C30	1 8.700 C30 5.750 2.950 C30 2.850 2.900 C30 -0.050 2.900 C30 基础项 C30

### 细饱云同农

粗线所示为本图标高范围

- 本图须与国标图集《22G101-1》配合使用,框架梁抗震等级:四级,梁砼强度见层高表。
   图中未注明的次梁与主梁及次梁与次梁交接处每边各附加3个间距50mm 箍筋的直径同梁箍筋, 肢数同该跨梁箍筋; 野汛
- 筋也相同。 附加吊筋按图示部位设置(除注明外均为2420);相同编号的梁除注明外附加箍筋及吊
- 3、非框架梁(L-)的上部纵向钢筋在端支座的锚固除特殊注明外均按"设计按铰接"(22G101-1 第2-40页中≥0.35Lab)构造执行。
- 4、编号为KL的框架梁,端支座为框柱顶部时,梁端钢筋锚固应按屋面框架梁WKL构造。
- 5、未注明框架梁位置齐柱边或居柱中,次梁均居轴线中,次梁定位未详者见楼板结构平面图。
- 6、梯柱见楼梯详图,梯柱两侧各附加三根箍筋±8@50。 7、图中梁箍筋加密区只适用于与柱相连一侧;当框架梁与梁相交平面外相交时,此连接 端构造按非框架梁要求箍筋不做加密处理; 8、未注明梁顶标高详见层高表,当整段梁在降板区域内时梁顶标高随降板。
- 9、梁跨度大于 4米时,梁的跨中应按 0.2%起拱; 悬挑梁端部应按 0.4%起拱。





2. 本图纸板权属于本公司,未经授权不得翻印。	现场实际尺寸调整。	1. 本图闽尺寸仅供估算或放杆参考,施工时应以	
Hade Proje	Exami	骨核	Appro

未经授权不得翻印。	群参考,施工时应以 事 (社参考)			
工程负责	审核	审定		
Project by	Examined by	Approved by		
制图	设计	校对		
Drawn by	Designed by	Checked by		

工程名卷 Project Title 图纸名卷 Dwg Title

	建筑结构			弱电 暖 通			
	电气			建筑物理			
		8440					
		8440 7000 WKL4(2) 240x600 #8@100/200(2) 2#16 N4#10	1440				
	2年16 28®100(2) 2年18 4年16(通长)84年	7000  WKL4(2) 240x600  #8@100/200(2) 2#16 N4#10  2#18  WKL5(3) 240x500  #8@100(2) 2#16	1440 4 4 18 (		2590		
2±14 N4±10	2418   2418	7000  WKL4(2) 240x600  #8@100/200(2) 2#16 N4#10  2#18  WKL5(3) 240x500  #8@100(2) 2#16	1440 1440 4章18(蘇太) 4章18(蘇太) 2章16 		3340		
2 <u>4</u> 14 N4 <u>4</u> 10	全8@100(2) 2か18 2か18 2か14 4世16(通帐) 2か16 2か16 2か16 2か16 2か16 2か16 2か16 2か16	7000    WKL4(2) 240x600	1440 1440 1440 1440 14418	WKL3(2) 240x550 \$8@100/200(2) 2\$16;2\$16 N4\$10	3340		
2至14 N4至10	2418   2418   2418   2418   2416	7000    WKL4(2) 240x600	1440 1440 4章18(蘇太) 4章18(蘇太) 2章16 		15950 3340 3340 3340 3340	<ul><li>(1)</li><li>(2)</li><li>(4)</li><li>(5)</li><li>(6)</li></ul>	

	ı	ı	ı		1	ı
जाव थोम			2	3	屋面	
标副(m)	基础项	-0.050	2.850	5.750	8.700	
层廚(m)		2.900	2.900	2.950		
柱混凝土	C30	C30	C30	C30	C30	
梁板混凝土	C30	C30	C30	C30	C30	

## 结构层高表

粗线所示为本图标高范围

 $(\mathcal{N})$ 

4

(D)

15950

7000

8440

1440

屋面梁平法施工图

1:100

- 1、本图须与国标图集《22G101-1》配合使用,框架梁抗震等级:三级,梁砼强度见层高表。2、图中未注明的次梁与主梁及次梁与次梁交接处每边各附加3个间距50mm箍筋的直径同梁箍筋, 肢数同该跨梁箍筋;
- 筋也相同。 附加吊筋按图示部位设置(除注明外均为2416);相同编号的梁除注明外附加箍筋及吊
- 3、非框架梁(L-)的上部纵向钢筋在端支座的锚固除特殊注明外均按"设计按铰接"(22G101-1 第2-40页中>0.35Lab)构造执行。
- 4、编号为KL的框架梁,端支座为框柱顶部时,梁端钢筋锚固应按屋面框架梁WKL构造。 5、未注明框架梁位置齐柱边或居柱中,次梁均居轴线中,次梁定位未详者见楼板结构平面图。

- 6、梯柱见楼梯详图,梯柱两侧各附加三根箍筋48@50。 7、图中梁箍筋加密区只适用于与柱相连一侧;当框架梁与梁相交平面外相交时,此连接端构造按非框架梁要求箍筋不做加密处理; 8、未注明梁项标高详见层高表,当整段梁在降板区域内时梁项标高随降板。
- 9、梁龄度大于 4米时,梁的跨中应按 0.2%起拱;悬挑梁端部应按 0.4%起拱。



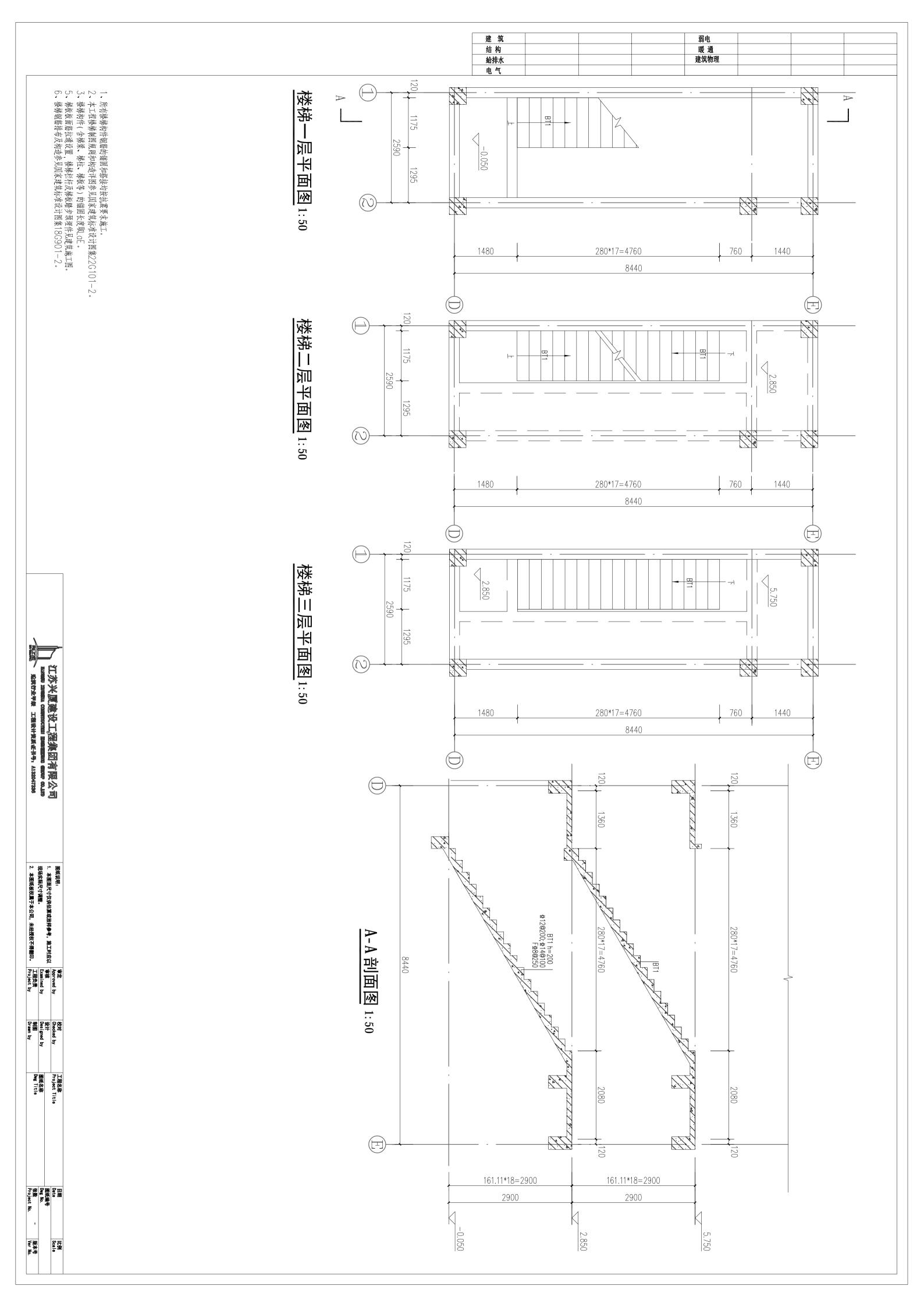
2. 本图纸板权属于本公司,未经授权不得翻印。	现场实际尺寸调整。	1. 本图面尺寸仅供估算或放杆参考,施工时应以	图纸说明:
上程贝贡 Project by	Examined	山核	审定 Approved

>=	审定 Approved by 审教 Examined by	校对 Checked by 设计 Designed by
本公司,未经授权不得翻印。	工程负责 Project by	制图 Drawn by

Wer No.

比例 Scale

工程名卷 Project Title 图纸名卷 Dwg Title

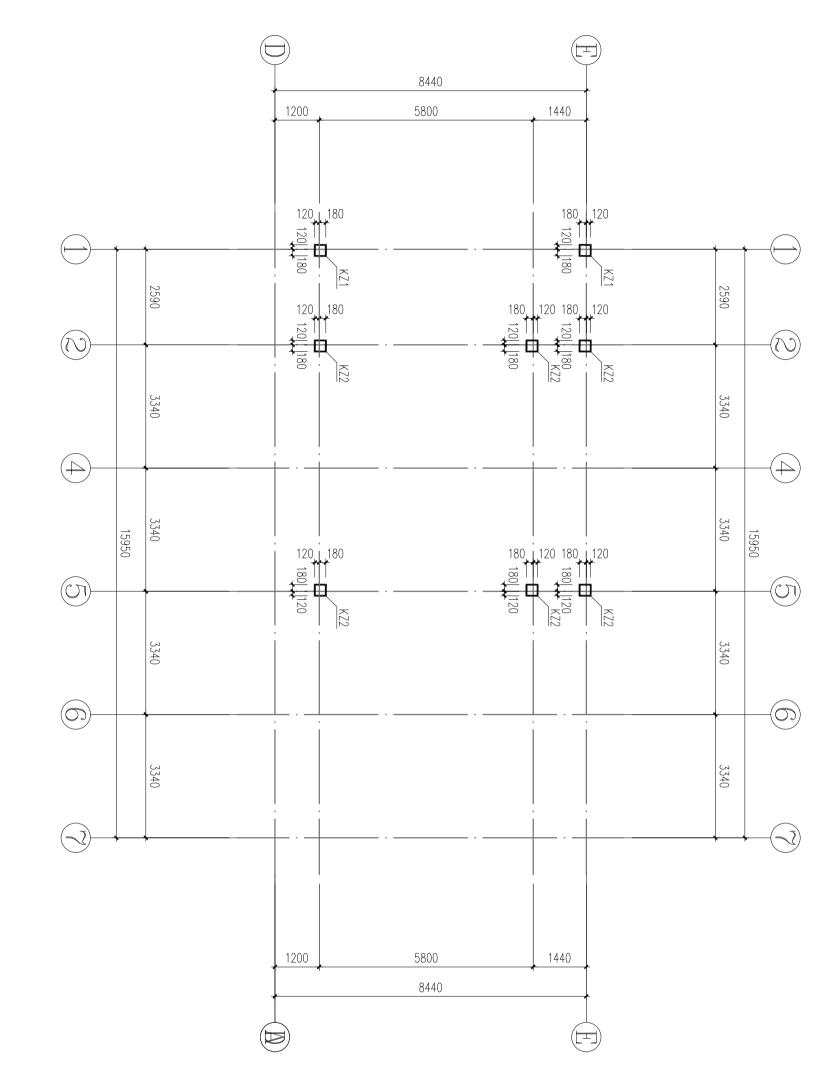


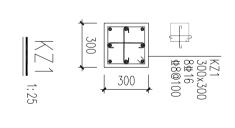
_					
	建筑		弱电		
	结 构		暖 通		
	給排水		建筑物理		
	电气				

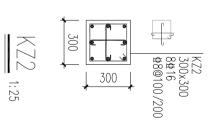
ज़ाव योग	<u> </u>		2	3	屋面	
标副 (m)	基础项	-0.050	2.850	5.750	8.700	
足可(m)		2.900	2.900	2.950		
柱混凝土	C30	C30	C30	C30	C30	
梁板混凝土	C30	C30	C30	C30	C30	
1	•	•	•	'		

结构层高表

粗线所示为本图标高范围







# 5.750~8.700标高柱平法施工图

1:100

州注:

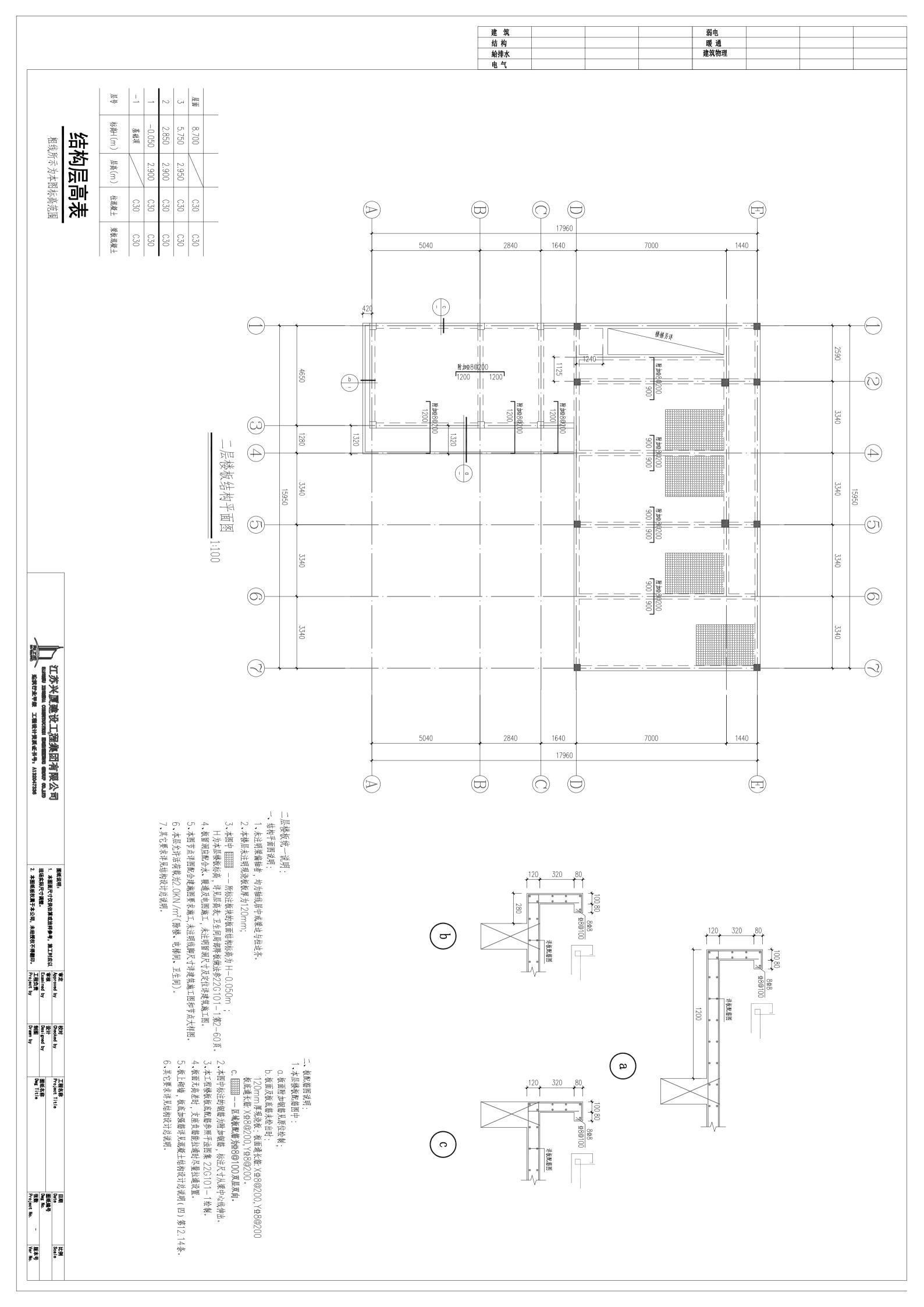
1、柱混凝土强度等级详层高表。
2、框架柱纵向钢筋连接构造按《22G101-1》第2-9页(除绑扎搭接外)执行。
柱变截面位置纵向钢筋构造详见 22G101-1第2-16页。
3、除特别说明外,柱断面配筋本层专用,施工本层时,需仔细核对上层图纸,做好插筋等工作。
4、()肉箍筋为节点核心区箍筋;柱箍筋肤距一级不宜大于200mm,二、三级不宜大于250mm,且柱纵筋间距不应大于200mm应同时满足,施工时应注意调整纵筋间距。

5、框架柱编号仅适用于本层,框架柱抗震等级:四级。6、本图须与国标图集《22G101-1》配合使用。7、其它未尽事宜详见结构设计总说明。

江苏兴厦建设工程 1280年11月2日 1280年11月1日 1

<b>東風点书号</b> : A132047336	CST CO ATTENDED	<b>年来四间聚公司</b>	6年 医外肠丛肿
2. 本图纸板权属于本公司,未经授	现场实际尺寸调整。	1. 本图面尺寸仅供估算或放样参考。	图纸说明:

本公司,未经授权不得翻印。		、供估算或放杆参考,施工时应以		
工程负责 Project by		市核	Approved by	ì
制图 Drawn by		<b>学</b>	Checked by	
Dwg Title	图纸名称		Project Title	

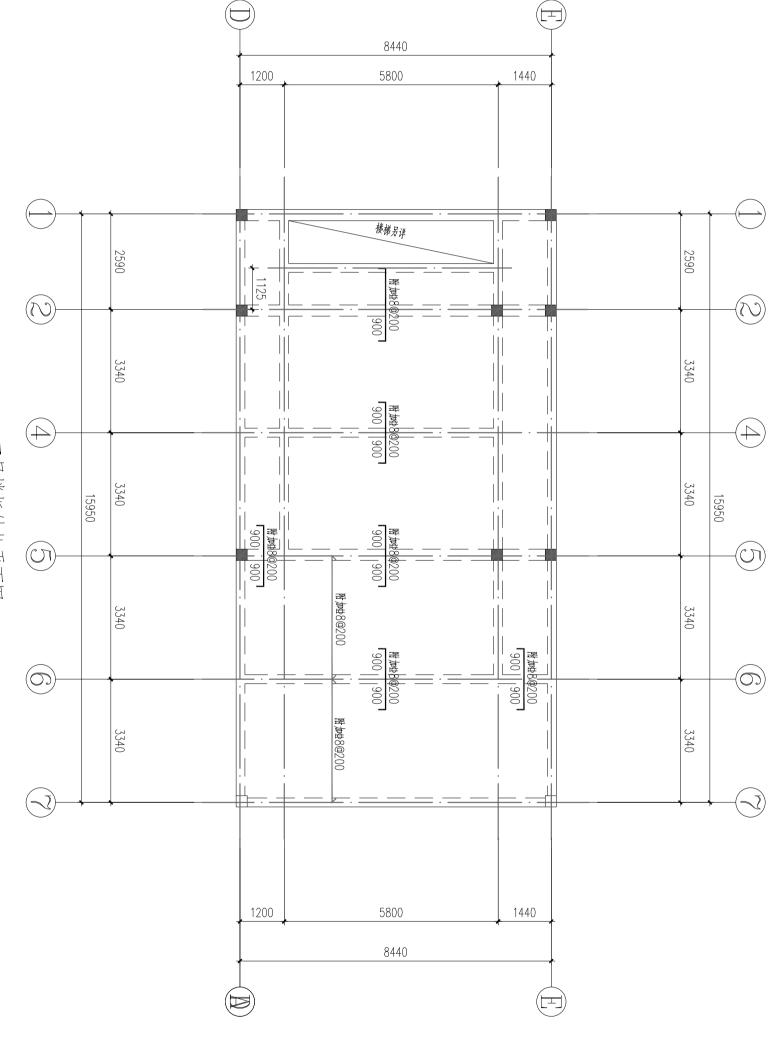


建筑		弱电		
结 构		暖 通		
給排水		建筑物理		
电气				

	如中			2	3	屋面	
结	标副 (m )	基础项	-0.050	2.850	5.750	8.700	
结构层高表	层卣(m)		2.900	2.900	2.950		
高表	柱混凝土	C30	C30	C30	C30	C30	
•	梁板混凝土	C30	C30	C30	C30	C30	



粗线所示为本图标高范围



三层楼板结构平面图 1:100

三层楼板统一说明: 一、结构平面图说明: 6、本层允许活荷载为2.0KN/m²(除楼、电梯间、卫生间)。 7、其它要求详见结构设计总说明。 5、本图节点详图配合建施图要求施工,未注明线脚尺寸详建筑施工图和节点大样图。 2、本楼层未注明现浇板板厚为120mm; 1、未注明梁偏轴者, 均为轴线居中或梁边与柱边齐。

二、板配筋图说明:
1、本层楼板配筋图中: a. 板面附加钢筋见原位绘制;

b.板面及板底筋未绘出时: 120mm厚现浇板:板面通长筋: X48@200,Y48@200板底通长筋: X48@200,Y48@200。 C. E S城板配筋为 48@100 双层双向。

2、本图中标注的钢筋为附加钢筋,标注尺寸从梁中心线伸出。 3、本工程楼板板底配筋参照平法图集 22G101-1绘制。 4、板面无高差时,支座负筋能拉通时尽量拉通设置。 5、板上砌墙,板底加强筋详见混凝土结构设计总说明(四)第12.14条。 6、其它要求详见结构设计总说明。

图纸说明:

1. 本图面尺寸仅供估算或放样参考,施工时应以现场实际尺寸调整。

2. 本图纸板权属于本公司,未经授权不得翻印。 审定
Approved by
审核
Examined by
工程负责
Project by 校对 Checked by 设计 Designed by 制图 Drawn by 工程名錄 Project Title 图纸名类 Dwg Title Wer No. 比例 Scale

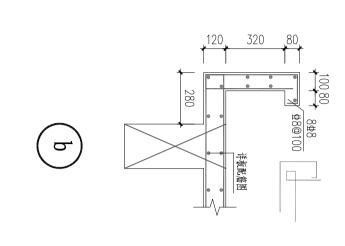
工券兴度建设工程集团有限公司 RANGEN INSERNA COMPRISON INSERNA COLUR RANGE INSERNA COMPRISON INSERNA COLUR RANGE INSERNA COMPRISON INSERNA COLUR RANGE INSERNA COLUR INSERNA COLUR COL

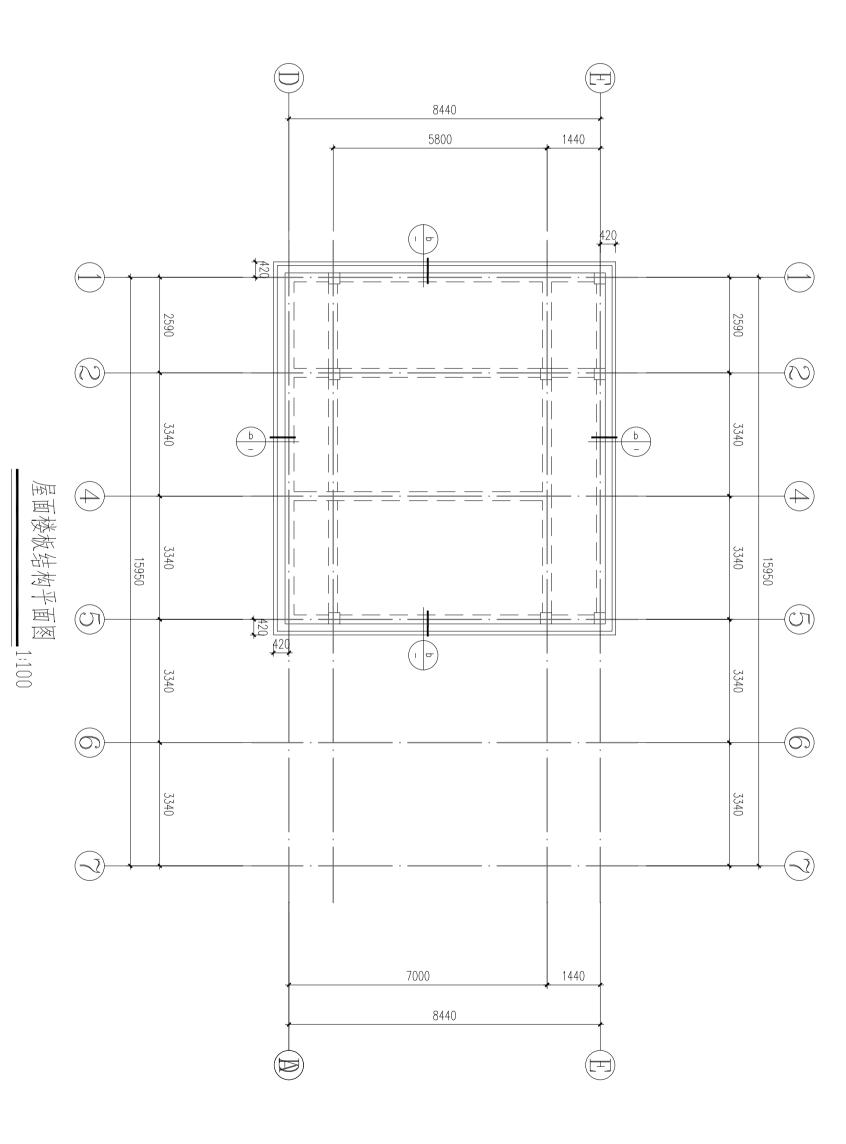
夏建设工程集团有限公司

建筑		弱电		
结 构		暖 通		
給排水		建筑物理		
电气				

柱現凝土 梁板現凝土
C30

**结构层高表** 粗线所示为本图标高范围





图纸说明:

1. 本图面尺寸仅供估算或放样参考,施工时应以现场实际尺寸调整。

2. 本图纸板权属于本公司,未经授权不得翻印。

审定
Approved by
审核
Examined by
工程负责
Project by

校对 Checked by 设计 Designed by 制图 Drawn by 工程名称 Project Title 图纸名类 Dwg Title

田知 Date 图纸编号 Dwg No. 兴赞 Project No.

屋面楼板统一说明:
一、结构平面图说明:
1、未注明梁偏轴者,均为轴线居中或梁边与柱边齐。
2、本楼层未注明观流板板厚为120mm;
3、H为本层楼板标高,详见层高表。

6、本层允许活荷载为0.5KN/m²(除楼、电梯间)。 7、其它要求详见结构设计总说明。 5、本图节点详图配合建施图要求施工,未注明线脚尺寸详建筑施工图和节点大样图。 4、板留洞应配合水、暖通及电图施工,未注明留洞尺寸及定位详建筑施工图。

二、板配筋图说明:
1、本层楼板配筋图中:

a. 板面附加钢筋见原位绘制;
b. 板面及板底筋未绘出时:
120mm厚观浇板:板面通长筋: X虫8@200,Y虫8@200板底通长筋: X虫8@200,Y虫8@200。
2.本图中标注的钢筋为附加钢筋,标注尺寸从梁中心线伸出。
3.本工程楼板板底配筋参照平法图集 22G101—1绘制。
4. 板面无高差时,支座负筋能拉通时尽量拉通设置。

5、板上砌墙,板底加强筋详见混凝土结构设计总说明(四)第12.14条。

6、其它要求详见结构设计总说明。