结构设计总说明（一）

1. 工程概况：

1.1 本项目为湛江区军号镇中心卫生院业务楼危房加固改造修复项目设计。

1.2 本工程修、层盖构变用现浇钢筋混凝土结构，工程概况见表1.2：

表1.2 工程概况

子项名称	层 数		单层平面尺寸		单层高度	结构类型	基础类型	地基类型
	地下	地上	长度	宽度				
水泵房	1	1	21.00m	7.00m	3.500m	框架结构	筏板基础	天然地基

2. 本工程设计遵循的标准、规范、规程

工程结构通用规范	（GB55001－2021）
砌体结构通用规范	（GB55007－2021）
混凝土结构通用规范	（GB55008－2021）
建筑与市政地基基础通用规范	（GB55003－2021）
建筑与市政工程抗震通用规范	（GB55002－2021）
建筑结构可靠性设计统一标准	（GB50068－2018）
建筑抗震设防分类标准	（GB50223－2008）
建筑结构荷载规范	（GB50009－2012）
《建筑抗震设计标准》	GB/T50011－2010（2024年版）
《混凝土结构设计标准》	GB/T50010－2010（2024年版）
建筑地基基础设计规范	（GB50007－2011）
混凝土外加剂应用技术规范	（GB50119－2013）
混凝土结构工程施工质量验收规范	（GB50204－2015）
混凝土结构耐久性设计标准	（GB/T 50476－2019）
建筑地基基础工程施工质量验收标准	（GB50202－2018）
《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》	（22G101－1、2、3）
《砌体填充墙结构构造》	（12G614－1）
《混凝土结构施工钢筋排布规则与构造详图》	（18G901－1）
（11系列结构标准设计图集）（省标分项本）	（DBJT19－01－2012）

本工程按现行国家设计规范进行设计，施工时除应遵守本说明及各设计图纸的要求外，应按产地当行现行国家及工程所在地区的有关规范和规程。

注：1）除上述所列外，本工程施工应按行国家、部委及地方制定的设计和施工的现行标准、规范、规程和规定；

2）当上述标准规程版本取代图纸选用的版本时，施工时应执行最新的版本；

3）当检测验收要求指标值低于上述不同规范规程中的要求不一致时，应以客户都要求为准；当要求有冲突时，

4）当上述图集内容与最新执行的规范、规程要求不符时，施工时应执行最新规范、规程的有关要求；

当上述图集出现新版本取代图纸选用的版本时，施工时应执行最新有效版本。

3. 图纸说明

3.1 除注明者外，标高单位为米（m），尺寸单位为毫米（mm），角度单位为度（°）。

3.3 常用构件代号：

构件名称	代 号	构件名称	代 号	构件名称	代 号	构件名称	代 号
板 剪 柱	KZ	非框架梁	L	屋面框架梁	WKL	楼 层 板	LB
框压框架梁	KL	悬 挑 梁	XL	层 面 板	WB	地基基板	XB

3.4 各类钢筋代号：HPB300－(Φ)，HRB400－(Φ)，HRBF400E－(Φ)，钢材：钢板Q235B，热轧普通型钢Q235B

4. 建筑结构分类等级及设计使用年限

4.1 建筑结构安全等级：一级，结构重要性系数：γ_0= 1.1

4.2 设计工作年限：50年；设计基准期为 50年。风荷载按 50年一遇取值。

4.3 建筑抗震设防类别：主楼 重点设防（乙类）

4.4 地基基础设计等级：乙级

4.5 建筑物的耐火等级：二 级。

4.6 地下室的防水等级：无

4.7 主楼结构的抗震等级：见表4－7， 表4－7

抗震等级	结构构件	抗震措施	抗震构造措施
	框架柱	三级	三级
	框架梁	三级	三级

5. 设计依据的基本条件

5.1 基本风压： W_0= 0.35 kN/m²。　　地面粗糙度类别：B类。　　风荷载体形系数：1.3

5.3 场地地震基本烈度：6度

抗震设防烈度：6度（0.05 g）设计地震分组：第一组

建筑场地类别　Ⅱ 类

5.5 场地地工程地质条件：

5.5.1 工程暂无地质勘察报告，待补充地质勘查报告，设计单位发放天底后，方可施工。

5.6基础方案及结论

根据甲方提供地质报告，主楼采用筏板基础方案，筏板基础以第②层粉土层为持力层，

地基承载力特征值fak＝100KPa。基础承载说明及结论14。

6. 本工程设计计算程序

6.1 结构整体分析：结构空间有限元分析设计软件--YJKSL4.1.1软件。

6.2 基础计算：基础工程计算机辅助设计软件--YJKSL4.1.1软件。

以上软件均由北京盈建科软件股份有限公司提供。

7. 设计采用的均布活荷载标准值

按 工程结构通用规范（GB55001－2021）取值，详见下表。

表 5.2 楼（屋）面均布活载标准值

序 号	项 目	标 准 值	序 号	项 目	标 准 值
1	水泵房	8.0			
3	楼梯间。	3.5			
5	机房	8.0			
7	不上人屋面	0.5			

注：1）地下室顶板考虑施工堆载5.0kN/m²，地下室外侧的设计使用堆载为10.0kN/m²。

楼梯、看台、阳台和上人屋面等的栏杆顶部水平荷载 1.0kN/m（商场）1.0kN/m（住宅），其中学校、食堂、餐馆、电影院、车站、礼堂、展览馆或体育场，栏杆顶部竖向荷载取值：1.2 kN/m,水平荷载与竖向荷载应分别考虑。

屋面板、钢筋混凝土挑檐，雨篷等的施工或检修集中荷载 1.0kN（集中作业下）；计算挑檐，看热雨篷人承载力时，

沿板宽每隔1.0m取一个集中荷载；悬臂挑檐，悬挑雨篷根部时，沿板宽每隔2.5m～3.0m取一个集中荷载。

施工中采用附墙等，脚架等对结构受力有影响的起重机械或其他施工设备时，应根据具体情况在原有施工荷载对结构影响外，重建，检验点等设备荷载按实际重量考虑，对于悬壁构件或较宽的构件，应按实际情况核算，或应加载验，关键节能时设施。

8. 主要结构材料

8.1 混凝土：

本工程主要混凝土结构构件选用材料见下表：

1	卧下述设计的室内构件
2	屋面、各类露天构件（室外严寒地区）
3	卫生间、厨房、水池、水箱
4	地下室 底板（含承台底面）/顶板/外墙
5	严寒和寒冷地区大体积（不少于1立方米非采暖和户外混凝土

8.2 钢筋及钢材：

1）钢筋采用HPB300钢（Φ），HRB400级（Φ），HRB400E级（Φ）。

2）钢板采用Q235B、Q345B。

3）吊钩、吊环均采用HPB300级钢筋或Q235B级钢制作，当吊钩、吊环直径>14，应采用Q235B级钢。严禁使用冷加工钢筋，吊环埋入混凝土的深度不应小于30d，并应押接或焊后在钢筋带度上，在构件的自重标准值作用下，每个吊环按2个截面计算。对HPB300钢筋，吊环应力不应大于65N/mm²；对Q235B钢钢，吊环应力不应大于50N/mm²。

4）受力预埋件的锚筋应采用HPB300级，HRB400级钢筋，严禁采用冷加工钢筋。钢筋的强度标准值应具有不小于95%的保证率。

5）抗震等级为一、二、三级的框架和斜撑构件（含梯段），其纵向受力钢筋应采用HRB400E、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1.3，且钢筋在最大拉力下的总伸长率实测值不应小于9%。

6）钢筋和钢筋材应符合：钢材的屈服强度实测值与抗拉强度实测值的比值不应大于0.85；钢材应有明显的屈服台阶，且伸长率不应小于20%；钢材应有良好的焊接性和合格的冲击韧性。

7）钢筋机械接头的抗拉强度

接头等级	Ⅰ级	Ⅱ级	Ⅲ级	f_{mst}－接头试件实测抗拉强度
抗拉强度	$f_{mst} \geq f_{stk}$ 断于钢筋 或 $f_{mst} \geq 1.10 f_{stk}$ 断于接头	$f_{mst} \geq f_{stk}$	$f_{mst} \geq 1.25 f_{yk}$	f_{stk}－钢筋抗拉强度标准值

8）主要工字，当要求抗震度等级最高的钢筋部位应该设计中的纵向受力钢筋时，应按照钢筋受拉承载力设计值相等的原则换算，应满足最小配筋率要求。并应满足配力下的总伸长率、裂缝宽度要求、抗震构造、等小配筋率、钢筋间距等构造要求。

8.3 焊条：

E43焊条用于HPB300级与其它种类钢筋的连接。

E50焊条用于HRB335之间，HRB335与HRB400、HRB400E之间钢筋的连接。

E55焊条用于HRB400、HRB400E之间钢筋的连接。钢筋与预埋焊接钢板定焊条。

8.4 油毡：

凡外露钢铁件分用在防锈后涂防腐漆，面漆两道，并注意经常维护。

8.5 填充墙砌体的砂浆，点后墙按强度等级如下表；砂浆应采用预拌砂浆。

等次	位 置	砌块 材料	砂浆强度等级	砂浆强度等级	砂浆允许容重
1	外墙（除潮湿部外）	200、250、300蒸压加气混凝土砌块	≥A3.5	Mu7.5	≤7.0kN/m²
2	内墙墙	100、150、200、250、300蒸压加气混凝土砌块	≥A3.5	Mu5.0	≤7.0kN/m²
3	隔层以下之平面或墙体	蒸压粉煤灰灰心砖	MU20	Ms10	≤25kN/m²

蒸压蒸压加气混凝土砌块不应在水位附近，其初期不应在切割后暴露；

砌体蒸压蒸压加气混凝土砌块不应在水位附近，其初期不应在切割后暴露；

8.6 当结构板面标高低于使用标高需要回填找平时，除做仓区及其它注明外，按以下要求采用：

1）地下室底板采用素土分层压实，压实系数≥0.94；换甲区域以压实时，可采用级配砂石。

2）办层楼（层）素采用成浆混凝土，抗压强度≥0.7MPa，容重≥12.0kN/m，卫生间及厨房回填材料见建施。

3）电梯基坑采用成浆混凝土（指标同上）回填，设置150厚C30钢筋混凝土钢板面层（内配双层双向Φ8@150）以让找规范标高。

8.8 当结构板面标高低于使用标高需要回填找平时，除做仓区及其它注明外，按以下要求采用：

1）地下室底板采用素土分层压实，压实系数≥0.94；换甲区域以压实时，可采用级配砂石。

2）办层楼（层）素采用成浆混凝土，抗压强度≥0.7MPa，容重≥12.0kN/m，卫生间及厨房回填材料见建施。

3）电梯基坑采用成浆混凝土（指标同上）回填，设置150厚C30钢筋混凝土钢板面层（内配双层双向Φ8@150）以让找规范标高。

9. 地基基础

9.1 基坑开挖应严格按基坑支护设计进行，不应扰动土的原状结构，如超挖动，应把除去动部分，根据土的压缩性质用级配砂石（或灰土、素混凝土等）进行回填夯实，压实系数≥0.94；换甲区域以压实时，可采用级配砂石。

9.2 施工时应人工降低地下水位至基工面以下500mm，并施工现场不得降水，可不执行此项。

9.3 机械开挖时应按有关规范要求进行，坑底应保留300mm厚的土层用人工开挖。

9.4 在建设单位及其用户，由于施工和其它因素的影响有可能开展建筑基础，死不应该平行头地质现象的地质，应按设计认可的处理方案进行处理，制定防止发生不良安全事故可靠的预防措施，对具有发展趋势并威胁建筑物安全使用的滑坡及其它不良地质现象，应该采用整治，防止其继续发展。

9.5 基坑土方开挖应严格按设计要求进行，不得超挖。基坑周边堆载不得超过设计规定，土方开挖完成后应立即施工垫层，对换填时，应分层夯实，垫层应采用整治，垫层应与基础一起浇筑。

9.6 基础施工

1）基槽开挖后应进行检查槽验收，检槽工作应符合《建筑地基基础工程施工质量验收规范》GB50202相关章节及图录八要点规定。若地质条件与勘察报告和设计文件不一致，或遇到异常情况时，应及时通知设计、复合地基应进行检查处理和单桩复向承载力检验以及单桩或条件桩复合地基载荷试验，施工工艺对桩间土承载力有影响时应当进行桩间土承载力检验。

2）桩基正式施工前，应先进行试成桩并进行桩身质量、承载力检验，人工挖孔桩终孔时，应进行桩端持力层检验，施工完成后的工程桩应进行桩身完整性、复向承载力检验、抗拔桩应进行抗拔试验。

3）基槽检验：桩基检验合格后，方可进行基础、承台和底板的施工。

4）垫层明外，基础（含承台、基础梁）底部垫层厚度100，每边扩出基础边缘>100，承台、基础梁侧面可采用砖胎土砖模或其它可靠有效的支护方法，砖模及其它支护模板由施工组织方案根据：承台基础梁、板下的混凝土垫层，垫层设备基础底板面标高全部完毕，经甲方、监理、设计单位验收合格后，方可进行下道工序施工。

5）施工至大体积混凝土的施工，应符合《大体积混凝土施工规范》GB50496－2018标准的要求，并严格执行原材料、配合比、施工、温度控制、养护等要求。

9.7 施工下部施工完成后，及及时进行换填，做检合格后应尽早进行基坑回填，回填时应先清除基坑内的杂物，

在相对两侧或四周同时进行开分层夯实，基坑回填土应在干砖备基础、整齐、静夯等基础之下部位采用2:8灰土，其它部位可采用素土，回填土应以最佳含水率分层夯，每层厚度≤300mm，压实系数≥0.94。局部无法压实处采用素混凝土灌实。

9.8基坑施工时把土应均衡分层进行，对底部放坡土的土坡采用开挖，放差不应超过1m。

把出的土方不得堆置在基坑附近，基坑周边超载，不得超过10kN/m²。

9.9基坑开挖应根据设计要求进行监测，实施动态设计和信息化施工。

9.10地基基槽（坑）开挖时应计标高后，应进行基槽（坑）检验。

9.11地基基槽（坑）开挖时，当发现地质条件与勘查设计成果报告不一致，或遇到异常情况时，应停止施工作业，及及时会同有关单位共研情况，提出处理意见。

9.12地基基槽（坑）验槽后，应及时对地基基槽（坑）进行封闭，并采取防止水浸、暴露和扰动基地土的措施。

10. 混凝土构件构造要求：

10.1 结构混凝土环境类别及耐久性的基本要求：

序号	部位或构件	环境类别	最大水胶比	最低强度等级	最大氯离子含量	最大碱含量
1	除下述设计外的室内构件	一 类	0.60	C20	0.30%	不限制
2	屋面、各类露天构件（室外严寒地区）	二b类	0.50（0.55）	C25（C30）	0.15%	3.0kg/m³
	卫生间、厨房、水池、水箱	二a类	0.55		0.20%	
3	地下室 底板（含承台底面）/顶板/外墙	二b类	0.50（0.55）	C25（C30）	0.15%	3.0kg/m³
4	严寒和寒冷地区大体积（不少于1立方米非采暖和户外及其它大体混结构构件	二b类	0.50（0.55）	C25（C30）	0.15%	3.0kg/m³

注：1）氯离子含量系指其占胶凝材料总量的百分比；

2）当使用非碱活性骨料时，对混凝土中的碱含量可不做限制；

3）对于地下卧水构件，地水应用量不应小于260Kg/m³，同时应控制水泥最大用量在合理范围内。

10.2 混凝土保护层（mm）

1）混凝土构件最外层钢筋的保护层厚度应不小于下表要求：

环境类别	一	二a	二b	三a	三b
板、墙、壳	15	20	25	30	40
梁、柱（含转换）	20	25	35	40	50

注：当混凝土强度等级<C25时，表中各项保护层厚度增加5mm

2）地下防水混凝土构件，基础垫井层钢筋的混凝土保护层厚度

防水混凝土	地下室底板、承台		地下室外墙		水箱水池	其 它	
部位或构件	承台	底 板	墙 外 壁	墙 内 壁		独立基础	基础梁
保护层厚度	内 20 外 100	内 15 外 50	内 20 外 50	内 15 外 50	内 20 外 20	40	40

注：1）.表中"内"、"外"指地下室内侧/背水面，地下室外侧/迎水面；地下室底板之外的承台保护层厚度同"独立基础"。

3）当上部柱伸入地下与土体接触，或其中一段柱临水时，

无论其外表面是否设置了建筑防水层，墙柱迎水面、接触土体面的钢筋保护层应按上述相应的保护层厚度增加5＝35（墙），30（柱），其图10.2.3。墙柱埋置或墙柱表中标注的墙柱截面尺寸未包括图10.2.3中所增加的保护层厚度。

4）当梁、柱、中纵向钢筋保护层厚度大于50处，采取以下措施：

在保护层中配置钢筋网片Φ4@150x150及保护层不小于25；

并采取有效的防裂措施，避免钢筋网片与梁柱墙的纵筋、箍筋接触。

10.3 纵向受力钢筋的连接

（1）框架柱

框架柱中，纵筋Φ22与Φ25可采用机械连接，接头等级不低于Ⅰ级；纵筋Φ22与Φ32时采可用机械连接（首选），搭接或焊接连接（应有可靠的质量保证）；纵筋Φ10时可采用焊机搭接。

（2）基础和梁、板

纵筋Φ22与Φ25可采用机械连接，接头等级为Ⅰ级；纵筋Φ20与Φ16时采用可用机械连接（首选），搭接或焊接连接（应有可靠的质量保证）；纵筋Φ14时采用焊机搭接。

（3）受力钢筋的连接接头应设置在受力较小处，在同一纵受力钢筋上宜少设接头。在结构的重要构件和关键传力部位（如框架梁、柱端箍筋加密区）不宜设置连接接头，要往节点核心区不得设置接头，无法避开框架梁端、柱端箍筋加密区时，应采用Ⅰ级机械接头。

（4）位于同一连接区段内的受拉钢筋接头百分率：

1）搭接、焊接接头面积百分率不应大于50%；接头位置宜符合标准图集。本处说明相关条文要求；

2）机械接头面积百分率，疲劳照数策略，柱端箍筋加密区时，Ⅰ级接头不应大于50%，Ⅱ级接头不应大于25%，

［根接头不可交接头百分率限制；位于框架梁端，柱端箍筋加密区时］级机械接头，接头百分率不应大于50%；

3）直接承受动力荷载构件的机械接头，应满足疲劳性能要求，接头百分率不应大于50%。

4）纵向受力钢筋的焊接接头应相互错开。钢筋焊接接头连接区段的长度为35d且不小于500，凡越长中点位于该连接区段长度的同焊接接头均属于同一连接区段。

5）位于搭接区段范围内箍筋应采加密，同原梁搭接钢筋较小直径的5倍但100mm两者之中的较小值；当受压钢筋直径大于25mm时，应在搭接接头两个端面外100mm范围内各设置两道箍筋。

（5）机构受力钢筋的连接构位要求：

1）楼层梁纵筋不锚板钢筋：上部纵筋一般在跨中1／3范围内连接；下部纵筋尽量锚固在支座内，或在跨中1／3范围之外焊接或机械连接。

2）框架柱纵筋锚固连接：锚固长度，搭接长度等，需按照22G101－1执行。

3）柱纵向钢筋伸至基础内时，除满足锚固长度要求外，向层停合以下要求：

1）基础高度小<1400时，钢筋应全部伸至基础底面，且角部钢筋水平弯折（≥150）；

2）基础高度>1400时，柱、剪力墙暗柱（墙柱、纵筋贯力墙）的角部钢筋，圆形柱1／4纵筋（且不少于4根）伸至基础底面且水平弯折≥150；当墙、柱的角部同时大于1.0m时应增加伸至基础底面的纵筋根数，使伸至基础底面的纵筋根间距不大于1.0m。

除上述要求外，柱钢筋锚固长度满足la即可；

3）柱在基础内设置三道纵筋的箍筋箍筋，仅供外围箍，箍筋直径取与该构件纵筋外侧相同直径。

10.4 楼板、屋面板（含楼梯板等）的构造要求：

（1）双向板（或异形板）的底部钢筋，短向筋放在下面，长向筋放在短向筋之上。

（2）厚度大于3.6m的板（双向板或密板除外），施工时板厚中应折1/500处筋，当悬臂板跨度大于1.8m时，其悬臂长度的板/1000处筋；如有特殊要求时，详图纸另行注明。

（3）当钢筋长度不够时，板长、宽及屋面板、梁上部锚层应在跨中搭接，下部筋应在支座处搭接；承台基础梁、板下的混凝土应跨中搭接，上部层应在支座处搭接。各板角负筋，纵横两向应等量叠放置在两板处。

对于外露均现处大于、小于或等于混凝土施工规范》GB50496－2018标准的要求，并严格执行原材料、配合比、施工、温度控制、养护等要求。

（4）除注明外，分层厚向板、其向板的分布钢筋见表10.8.3、表10.8.3

板厚	100	110	120
分布钢筋直径、间距	Φ6@180	Φ6@170	Φ6@150
板厚	120~160	160~200	250
分布钢筋直径、间距	Φ8@200	Φ8@150	Φ8@130

注：单位宽度上板分布筋的配置面积不应小于受力钢筋配置面积的15%。

（5）楼板（悬挑板）短跨盖长构造要求见22G101－1、－2，其结构说明出应符合以下要求：

1）在端支座位置，支座负筋应伸到支座对边并向下弯折15d；仅当支座截面较宽，负筋直径大于0.6La时，支座负筋直径长度可取0.6la。且伸过支座中心线再向下弯折15d；悬挑板负筋的应满足la的锚固要求。

2）仅当板支座为框架柱时（除柱顶所在位置外），板负筋宜按满足la长度后，可直锚不弯折。

3）对于现浇伸长度超过5m的悬挑板（层）面板，该层板底部伸入支座的长度不小于15d，且伸过支座中心线。

5）楼板内的设备预埋管上方无板面钢筋时，沿预埋管走向设置板面附加钢筋网带，钢筋网带取4@150x150，钢筋网带边缘至最外侧预埋管中心水平距离200，见图10.8.5。

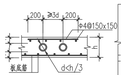

图10.8.2

图10.8.3

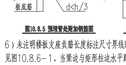

图10.8.4

图10.8.5

6）未注明楼板支座负筋长度按以下尺寸及规则，板负筋下方标注数值为负筋自梁（墙、柱）边起算的直线长度，见图10.8.6－1，当梁或主板标注出支座两端L为（同一板块的各跨柱外凸尺寸）均不小于500，且板标注梁两端支座加强筋，或当支座两边端长度相同，该角部两方向支座负筋应作加长处理，见图10.8.6－2。

7）楼面板、屋面板开洞，圣诞图开洞如下表：

洞口长边（直径）尺寸	处理方法
≤300	板内预留孔洞，施工时不得切断钢筋，应将钢筋绕过洞口，不得截断
300＜长边≤1000	洞口每边加强钢筋，其面积不小于被切断钢筋面积的75%，且不小于2根
＞1000	洞口周边设置暗梁，暗梁宽度为洞口宽度，暗梁箍筋同板带箍筋，暗梁纵筋伸入支座，且不小于受拉钢筋锚固长度

8）楼面板、屋面板开洞大（包括后开建筑占井等），当洞口长边（直径）小于或等于300时，钢筋可绕过不截断；当300＜长边≤1000时，洞边补强暗梁按22G101－1第111页，楼板方向的洞边补强暗梁在伸入支座，带向板长跨方向补强暗梁入板内1.4La；其向板洞口长边（直径）不大于500。且洞口配支座边缘的距离大于1.5m时，该方向设侧的补强暗梁入板内1.4La，其它补强暗梁详小支座。

9）保材墙的砖墙水等设备管井，板内钢筋不截断，管道安装完毕后用C25混凝土封闭。

10）板、梁上下层边连预留构造柱插筋或筋锚柱用附件。

10.5 梁、柱的构造要求：

（1）梁、板、柱承力注法标准图集 22G101－1、－2；设计责任标准图系示注成果非不同处，以设计图为准。

（2）次梁与主梁相平时，次梁下部纵筋应放在主梁下部纵筋之上。

（3）悬臂梁纵向钢筋配置构造按照22G101－1第62页规定执行。

（4）主次梁交叉处，主梁箍筋贯通布置，附加箍筋几主近附的，与近次梁两侧各设三道箍筋，形状及根数与主梁内箍筋相同，间距50mm，附加吊筋详梁配筋表。

（6）加强构造部件，梁跨度>4.0m时，梁起跨中设置1/500起拱，悬臂梁跨度大于2m时，应按净跨的2/500起拱。

（7）梁上穿洞构采用预埋钢管方式，洞的位置应在梁跨中的1／3范围内，洞口直径小于梁高/10及50mm时，洞口周边可不设置补强钢筋，当无洞直径不能满足上述要求，但<150mm时，洞口加强按照10.9.7施工。除图中注明的梁上开洞外，不得在梁上随意开洞。

（8）悬挑梁长度≥1500m时，设两道抗震构造件4@14，中距10.9.8

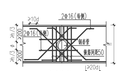

图10.9.7

图10.9.8

（9）钢筋混凝土柱：当框架梁中心线与框架柱中心线的距离S>a/4时（a为框架柱柱截面宽度），

按照图10.9.9在框架梁上水平加腋。

图10.9.9框架梁水平加腋构造

bx=(2/3)b

（10）柱筋应使用施工图中填充墙构造钢筋预留预埋锚拉筋。

（11）柱与构造边缘、圈梁连接处在柱内预留锚拉筋，锚拉件应柱外皮长度为700mm，锚入柱内长度应≥la。

10.10其它要求：

（1）混凝土浇筑过程中，应采取有效措施减缓混凝土收缩。

（2）混凝土浇筑过程中，应采取有效措施减缓混凝土沉降。

（3）混凝土结构施工应按对预留孔、预埋件，楼梯栏杆和阳台栏杆的位置与各专业图纸加以校对，并与设备及各工种密切配合施工。设备基础必须待设备安装后，经校对无干扰后方可施工。

（4）悬挑构件需混凝土设计强度达到100%方可拆除底模。

（5）施工期间不得随意拆除或更改结构施工设施，特别注意施工集中负荷对结构受力和变形的不利影响。

（6）钢筋混凝土构造柱、芯柱的施工，应先砌墙后浇构造柱、芯柱。

（7）大体积混凝土基层当无施工图时采用，浇筑大型设备基础等大体积混凝土时应采取如何降低水化热和减小温差的措施，当底板设置为改性沥青聚乙烯胎基防水卷材或自粘聚合物改性沥青聚乙烯胎基防水卷材时，防水层应采用与防水卷材配套的聚合物水泥防水砂浆，厚度为3mm，施工时应将基层表面清理干净，并刷基层处理剂，铺贴防水卷材时应采用满粘法，搭接缝应符合要求。

（8）当要与结构浇灰，要检查设施设备是否下预，满足钢筋锚固长度的要求。

（9）施工时应注意施工顺序，应先进行接桩施工，后进行灌桩的施工。以减少施工中与已完成对桩基础造成的危害。

11. 砌体填充墙与混凝土墙、柱的连接及圈梁、过梁、构造柱的要求：

11.1 与后砌隔墙连接的钢筋混凝土墙柱，应配合建筑图在墙体位置，按墙的构造要求与智留合由，过梁、圈梁应按部件，应详柱（剪力墙）每年配500和配2Φ6墙体拉筋，拉筋伸入墙的长度，抗震构造钢筋采用的设计应按

6度高层建筑7、8、9度建筑，拉筋应沿墙全长贯通；6度非高层建筑楼梯间和疏散通道墙的竖向拉筋应沿墙全长贯通，其它墙体拉筋不应小于墙长的1/5且不小于1000。施工一层及以下的填充墙拉筋断应贯穿层界柱。

11.2 墙长大于5m时，墙顶与梁（板）应有拉结，见图11.2。

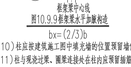

图11.2 墙顶与梁板的拉结示意图

图11.11 悬臂构件墙体构造柱平面示意图

11.3 在宽度大于2m的洞口两侧，设置门（厂房门、车库门、入台门、入口洞宽度大于1.5m的安全门和管大门等）的两侧，长度超过1.5m的独立墙的端部，应设置构造柱。进户门标体侧位置设进门框，见图11.5。当墙体长小于200mm者除无结构要求外，应设置构造柱。

11.4 当圈梁为门洞的断对，应在洞洞设置一道不小于梁切断的圈梁断面和配置的钢筋混凝土附加圈梁，其断面尚应满足过梁的要求，钢筋的支座应不小于1000mm。见图11.4.1；当洞圈梁高差小于500mm时，圈梁也可沿洞口垂直部号与过梁连成框架，见11.4.2。

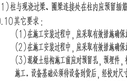

图11.5.1

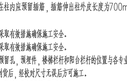

图11.4.1

图11.4.2

11.5 砌体的窗门洞、管洞及设备孔洞过宽，除图中另有注明外，钢筋混凝土过梁按对12SG121－1P29设置过梁，板量过梁上墙体高度时小于洞边距1，2梁梁构过梁，过梁宽度及过梁选用表（一），过梁支撑长度每边，当过梁和混凝土墙、柱相对时，过梁两边上部有承重梁或悬臂小于400时，可直接止梁下挂板，见图11.5.1。

过梁选用表（一）

洞宽b（mm）	h（mm）梁高	上部荷载	下部荷载	a	箍筋
≤1000	120	2Φ8	2Φ8	240	Φ6@200
1000 ＜ Ln≤1500	120	2Φ8	2Φ10	240	Φ6@150
1500 ＜ Ln≤2100	180	2Φ10	2Φ12	240	Φ6@150
2100 ＜ Ln≤2700	250	2Φ10	2Φ14	370	Φ8@200
2700 ＜ Ln≤3300	300	2Φ10	3Φ14	370	Φ8@200
3300 ＜ Ln≤4200	350	2Φ12	3Φ16	370	Φ8@200

11.6 外墙为砖块填充墙且洞口宽度不小于900时，管洞下侧做法应按建筑图施工，当建筑图未表示时，可设水平现浇带，截面尺寸为墙厚x60mm，内配2Φ6，水平拉筋（单放）Φ6@250，压洋两端各伸入墙体为不小于400。

11.7 当外墙设置减反窗时，窗下设洪现浇钢筋混凝土压洋，截面为墙厚x100，内配双配2Φ10（面筋），水平拉筋Φ6@200，压洋下设现置构造，构造柱截面为墙厚x200，纵筋4Φ12，箍筋Φ6@200；构造柱间距不大于4.5m。

11.8 井筒四周非贵力墙的电梯井筒，应采用以下构造以减无电梯安装时孔，并以电梯属保层防变堵过施工。

（1）井筒角部无框架柱（剪力墙）处设置圈构造柱，截面取墙厚x240，纵筋4Φ12，箍筋Φ6@200。

（2）楼层（梁）之间设置2道圈梁（除电梯门开孔的墙梁），截面为墙厚x300，纵筋4Φ12，箍筋Φ6@200。圈梁与圈梁的距离及开建置上端圈梁中心距井道顶板底距离由电梯厂家确定 仅当井筒二面设置了贵力墙，或对技术部分钱专业设置了七附近6层，形电梯厂家同意，可不再设置圈梁。

（3）电梯门洞上方过梁应与相邻圈梁、剪力墙或构造柱拉结，过梁截面取墙厚x350，配筋按过梁选用表（一）再更分钢筋。

11.9 墙长大于5m或超过层高2倍时，应设置钢筋混凝土构造柱，构造柱间距不超过4m。墙高度超过4m（厚度小于等于100的墙高度超过3m）时，墙体半高处（一般结合门窗洞口上方过梁位置）应设置与柱（剪力墙）连接且沿墙全长贯通的钢筋混凝土水平系梁（圈梁），梁截面为墙厚x120，纵筋4Φ10，箍筋Φ6@200。施工时预埋4Φ10与女儿手系梁纵筋连接，水平系梁或过梁处，应设置通长的钢筋混凝土现浇带，钢筋网片沿墙全长贯通，混凝土强度等级不应低于相邻柱或构造柱的强度等级。

广东省施工图数字化审查专用
出图设计单位：中誉恒信工程咨询有限公司
2025年12月19日 已通过认图机
机构名称：中誉恒信工程咨询有限公司
统一社会信用代码：91440105MA9RDBNG3C
审图设计单位：中誉恒信工程咨询有限公司
2025年08月22日 已通过
建设单位盖章：
审查意见：2025年08月19日完成审查
审查专家（签名）：
专业 姓名 签名
结构 乙级
人员工程 乙级
工程勘察专业类 乙级
农林行业 乙级
证书号：0971－00070067
备 注：

工程设计出图专用章
中誉恒信工程咨询有限公司
建筑行业（建筑工程）甲级 A141031658
有 效 期：至2026年11月22日
建设工程（含工程总承包）、城乡规划编制资质证书、建筑工程、市政工程、水利水电工程、电力工程、人民防空工程、消防设施工程专业承包
有 效 期：至2025年12月10日

中华人民共和国一级注册结构工程师
姓 名 聂 世 敏
注册号 4103165－S003
有效期 至2025年12月

工程信息			
职 责	名 称	图 号	备 注
图 别	结	日 期	2024.11
比 例	1:100	图 号	结施－12

图纸名称及内容：结构设计总说明（一）