

# 鉴定报告

报告编号：RKK120000016

委托单位：龙岩市华盛企业投资有限公司

工程名称：中旅社房屋

检测项目：结构安全性鉴定

报告日期：2020年5月23日

福建省中孚检测技术有限公司  
FUJIAN ZHONGFU TESTING TECHNOLOGY CO.,LTD.

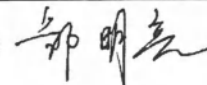
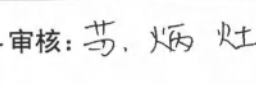
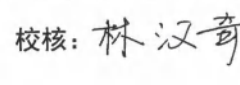
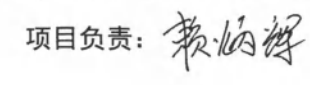




# 结构安全性鉴定报告

委托编号: K20000016

工程名称	中旅社房屋	工程地点	龙岩市新罗区南城溪南路 47 号
委托单位	龙岩市华盛企业投资有限公司	检验日期	2020. 4. 14
施工单位	/	设计单位	/
检验内容	结构安全性鉴定	鉴定类别	抽样检测鉴定
检测鉴定依据	1. 《民用建筑可靠性鉴定标准》(GB 50292-2015) 2. 《砌体结构设计规范》(GB 50003-2011) 3. 《建筑结构荷载规范》(GB 50009-2012) 4. 《混凝土结构设计规范》(GB 50010-2010) (2015年版) 5. 《建筑抗震设计规范》(GB 50011-2010) (2016 年版) 6. 《建筑变形测量规范》(JGJ 8-2016) 7. 《贯入法检测砌筑砂浆抗压强度技术规程》(DBJ/T 13-72-2019) 8. 《砌体工程现场检测技术标准》(GB/T 50315-2011) 9. 《建筑结构检测技术标准》(GB 50344-2004)		
鉴定结论	<p>本工程为部分框架结构、部分砖混结构，墙体采用 180mm 烧结实心砖墙承重，屋盖为现浇混凝土结构，建筑物高度为 10.50m，建筑面积约为 2760 m<sup>2</sup>，该工程约于 1980 年建成并投入使用。经现场勘查，现状建筑平面布局详见附图 1~4。</p> <p><b>一、鉴定单元的安全性评级</b></p> <p><b>1.地基基础子单元</b></p> <p>现场检查未发现建筑物基础周边地面存在明显沉陷，上部结构未发现因基础不均匀沉降引起的裂缝。地基基础子单元安全性等级间接评定为 B<sub>s</sub> 级。</p> <p><b>2.上部结构子单元</b></p> <p>(1) 按结构承载功能等级评定</p> <p>框架部分:所检梁、柱构件砼表面观感良好，无蜂窝、麻面等明显外观缺陷。回弹法检测数据表明，所检柱构件现龄期砼强度推定值为 26.8MPa~30.8MPa，所检梁构件现龄期混凝土强度推定值为 28.0MPa~30.5MPa；根据现场检测数据对结构构件进行验算，数据表明，部分框架柱截面小于规范要求，部分框架柱承载力不符合要求，梁构件承载力基本符合要求，未发现梁、柱构件存在明显裂缝及变形。框架柱构件安全性等级评定为 C<sub>s</sub> 级，梁构件安全性等级评定为 B<sub>s</sub> 级。砖混部分:墙体采用 180mm 烧结实心砖墙承重。所检承重墙体砌筑砂浆抗压强度推定值为 2.2MPa~2.9MPa；所检砖抗压强度代表值为 1.3MPa~1.8MPa；根据现场检测数据进行验算，数据表明，墙体高厚比、墙体局部受压承载力基本符合要求，</p> <p>(转下页)</p>		

批准:  审核:  校核:  项目负责: 

(接上页)

鉴定  
结论

墙体受压承载力不符合要求。未发现承重墙体存在明显裂缝。承重墙构件安全性等级评定为 C<sub>0</sub> 级, 结构承载功能安全性等级评定为 C<sub>u</sub> 级。

(2) 按结构侧向位移等级评定

结构侧向位移量测数据表明, 现阶段所检各测点最大顶点侧向位移为 H/633, 各测点侧向位移方向无明显一致性, 所检各测点侧向位移均未超过《民用建筑可靠性鉴定标准》(GB50292-2015) 规定的不适于继续承载的侧向位移限值 B<sub>u</sub> 级要求。结构侧向位移安全性等级评定为 B<sub>u</sub> 级。

(3) 按结构整体性等级评定

本工程平面、立面基本规则, 部分框架没有拉通, 部分框架柱落在楼板上, 部分承重墙落在板上, 板下未设梁, 竖向抗侧力构件不连续, 传力路线不清晰, 整体布置不合理。所检屋盖与承重墙连接处未设圈梁。结构整体性等级评定为 C<sub>0</sub> 级。

(4) 综合考虑构件等级、结构侧向位移等级以及结构整体性等级, 本工程上部承重结构子单元安全性等级评定为 C<sub>0</sub> 级。

**3. 围护系统承重部分子单元**

填充墙体未发现明显裂缝; 墙体与主体结构联系基本可靠; 围护结构工作状态未见异常; 根据《民用建筑可靠性鉴定标准》(GB 50292-2015) 第 7. 4. 6 条, 围护系统承重部分安全性等级评定为 C<sub>u</sub> 级。

**4. 结论**

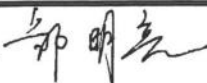
根据地基基础、上部承重结构、围护系统承重部分各子单元安全性评定结果, 本房屋安全性等级评定为 C<sub>su</sub> 级—安全性不符合鉴定标准的要求, 显著影响整体承载, 应采取措施, 且可能有少数构件必须及时采取措施。

**二、建议**

1. 本报告仅对房屋安全性进行鉴定, 凡涉及该房屋拆改主体结构或变更使用功能问题, 委托方必须另请相关部门重新鉴定。

2. 房屋在后续使用应定期对结构构件的工作状态进行检查, 若发现异常情况应及时采取相应的处理措施。

(下无正文)

批准:  审核: 苏炳灶 校核: 林汉奇 项目负责: 赖炳辉



## (附 录)

**一、工程概况**

本工程为部分框架结构、部分砖混结构,墙体采用180mm烧结实心砖墙承重,屋盖为现浇混凝土结构,建筑物高度为10.50m,建筑面积约为2760m<sup>2</sup>,该工程情况详图见1~2,为了解该工程现有结构的安全性状况,龙岩市华盛企业投资有限公司委托我司对该工程进行检测、鉴定。



图 1



图 2

## 二、检测鉴定程序、分级标准与说明

### 1、鉴定程序

(1) 建筑及结构的平、立面布置核查, 结构及其支承构造、构件及其连接构造检查。

(2) 根据上部结构的反应间接评定地基基础的安全性。

(3) 上部结构及构件工作状态检测

① 建筑物的侧向位移量测

② 构件的裂缝、变形检测

③ 围护系统检查

(4) 上部结构及构件的施工质量及性能检测

① 构件截面尺寸量测

② 砌筑砂浆强度检测及砖抗压强度检测

③ 钢筋配置检测

④ 混凝土强度检测

(5) 根据检测数据对结构及构件的承载能力进行验算分析, 结合现状调查、勘测结果, 对结构安全性进行鉴定评级。

### 2、分级标准

根据现行国家标准《民用建筑可靠性鉴定标准》(GB50292-2015) 的相关规定, 民用建筑安全性鉴定按单个构件、子单元、鉴定单元三个层次进行, 每一层次分为四个等级, 其中鉴定单元安全性鉴定评级的各层次分级标准及相应的处理要求如下:

Asu—安全性符合鉴定标准对 Asu 级的规定, 不影响整体承载, 可能有极少数一般构件应采取的措施;

Bsu—安全性略低于鉴定标准对 Asu 级的规定, 尚不显著影响整体承载, 可能有极少数构件应采取的措施;

Csu—安全性不符合鉴定标准对 Asu 级的规定, 显著影响整体承载, 应采取的措施, 且可能有极少数构件必须及时采取措施;

Dsu—安全性严重不符合鉴定标准对 Asu 级的规定, 严重影响整体承载, 必须立即采取措施。

根据结构布置情况, 本次鉴定按1个鉴定单元进行, 并划分为地基基础、上部承重结构以及围护系统的承重部分3个子单元。

### 3、说明

构件编号说明: 构件名称中, Q表示墙, 首位数字代表楼层数, “-”后面的数字及字母表示构件所在的轴线。

本工程抽样检测部位根据现场实际条件进行确定, 由于样本的随机性, 抽样检测可能出现生产方风险和使用方风险。

## 三、现场主要检测仪器

表 1

仪器名称	型号规格	管理编号
测砖回弹仪	HT75-A	ZF365
游标卡尺	(0~300)mm	ZF357

钢卷尺	5m/1mm	ZF369-2
贯入式砂浆强度检测仪	SJY-800B	ZF367
全站仪	RTS010	JT829
激光测距仪	SW-M100	JT720
一体式钢筋扫描仪	LR-G200	ZF357
一体式语音数字回弹仪	HT225-B	ZF359
碳化深度尺	(0~10)mm	ZF361

## 四、现场检测内容与检测结果

### 1. 建筑物现状调查、勘测

本工程为部分框架结构、部分砖混结构，墙体采用 180mm 烧结实心砖墙承重，屋盖为现浇混凝土结构，建筑物高度为 10.50m。地面铺瓷砖，板底做吊顶。屋面为不上人屋面。房屋高宽比、横墙间距符合规范要求，所检屋盖与承重墙连接处未设圈梁。该工程为 KTV。各层现状建筑布置详见附图 1~4。

### 2. 地基基础变形在上部结构的间接反应

现场检查未发现建筑物基础周边地面存在明显沉陷，上部结构未发现因基础不均匀沉降引起的裂缝。

### 3. 上部结构及构件工作状态检测

#### ① 裂缝与变形

经现场检查，上部结构未发现明显的裂缝。

#### ② 结构侧向位移

根据现场实际条件，分别布置 7 个测点量测结构侧向位移，量测结果列于附表 1，示意图中“→”表示结构侧移方向。数据表明，现阶段所检各测点最大顶点侧向位移为 H/633，各测点侧向位移方向无明显一致性，所检各测点侧向位移值均未超过标准（GB 50292-2015）中规定的不适于继续承载的侧向位移限值 Bu 级要求。

#### ③ 围护系统检查

经现场检测，所检部分墙体发现轻微裂缝，屋面女儿墙等围护结构工作状态未见异常。

### 4. 上部结构及构件的施工质量及性能检测

#### (1) 构件截面尺寸量测

所检承重墙厚度截面尺寸详见附图 1~4。

#### (2) 砖砌体抗压强度检测

① 所检承重墙体砌筑砂浆抗压强度贯入法检测结果列于附表 2，所检承重墙体砌筑砂浆抗压强度推定值分别为 2.2MPa~2.9MPa。

② 砖强度回弹法检测结果列于附表 3。依据《砌体工程现场检测技术标准》（GB/T 50315-2011），所检砖抗压强度代表值为 1.3MPa~1.8MPa。

#### (3) 混凝土强度检测

抽取部分砼构件，剥开构件表面粉刷层，回弹法检测数据表明，所检柱构件现龄期砼强度推定值为 26.8MPa~30.8 MPa，所检梁构件现龄期混凝土强度推定值为 28.0MPa~30.5MPa，详



见附表4。

#### (4) 钢筋配置检测

①所检柱、梁构件主筋直径及主筋根数与验算基本相符, 详见附表5。

②所检框架梁、柱构件箍筋分布基本符合验算及规范要求, 详见附表6。

## 五、结构计算分析

根据现场检测数据, 采用中国建筑科学研究院编制的 PKPM 2010 系列软件“砌体结构设计软件”进行结构承载能力验算分析。

### 1. 计算参数

(1) 结构重要性系数取1.0, 后续使用年限30年。

(2) 本工程地处抗震设防烈度6度区 (0.05g)。

(3) 基本风压取 $0.35\text{kN/m}^2$ , 地面粗糙度取B类, 体型系数取1.3。

(4) 墙体线荷载根据现状墙体布置及材料取值。

(5) 板面恒载根据板厚和现状装修进行取值, 各层楼面附加荷载取  $1.2\text{kN/m}^2$ , 平屋面附加荷载取  $1.8\text{kN/m}^2$ ; 楼面活载根据《建筑结构荷载规范》(GB 50009-2012) 并结合实际荷载取值为: 不上人屋面取  $0.5\text{kN/m}^2$ , 卫生间取  $2.5\text{kN/m}^2$ , KTV 取  $2.0\text{kN/m}^2$ , 楼梯取  $3.5\text{kN/m}^2$ 。

### 2. 材料取值

(1) 砌体强度: 根据检测数据, 砖抗压强度取  $1.3\text{MPa}$ ; 砌筑砂浆抗压强度取  $2.2\text{MPa}$ 。

(2) 钢筋强度: HRB335 级带肋钢筋( $\Phi$ )强度设计值取  $300\text{MPa}$ , HPB235 光圆钢筋( $\Phi$ )强度设计值取  $210\text{MPa}$

### 3. 根据现场检测数据对结构进行验算, 结果如下:

(1) 墙体高厚比、墙体局部受压承载力基本符合要求, 墙体受压承载力不符合要求。

## 六、安全性鉴定评级

### 1. 地基基础子单元

现场检查未发现建筑物基础周边地面存在明显沉陷, 上部结构发现轻微裂缝, 但无发展迹象。地基基础子单元安全性等级间接评定为 Bu 级。

### 2. 上部结构子单元

(1) 按结构承载功能等级评定

框架部分: 所检梁、柱构件砼表面观感良好, 无蜂窝、麻面等明显外观缺陷。回弹法检测数据表明, 所检柱构件现龄期砼强度推定值为  $26.8\text{MPa}\sim 30.8\text{MPa}$ , 所检梁构件现龄期混凝土强度推定值为  $28.0\text{MPa}\sim 30.5\text{MPa}$ ; 根据现场检测数据对结构构件进行验算, 数据表明, 部分框架柱截面小于规范要求, 部分框架柱承载力不符合要求, 梁构件承载力基本符合要求, 未发现梁、柱构件存在明显裂缝及变形。框架柱构件安全性等级评定为 C<sub>1</sub> 级, 梁构件安全性等级评定为 B<sub>1</sub> 级。砖混部分: 墙体采用 180mm 烧结实心砖墙承重。所检承重墙体砌筑砂浆抗压强度推定值为  $2.2\text{MPa}\sim 2.9\text{MPa}$ ; 所检砖抗压强度代表值为  $1.3\text{MPa}\sim 1.8\text{MPa}$ ; 根据现场检测数据进行验算, 数据表明, 墙体高厚比、墙体局部受压承载力基本符合要求, 墙体受压承载力不符合要求。未发现承重墙体存在明显裂缝。承重墙构件安全性等级评定为 C<sub>1</sub> 级, 结构承载功能安全性等级评定为 C<sub>u</sub> 级。

(2) 结构侧向位移等级评定

结构侧向位移量测数据表明,现阶段所检各测点最大顶点侧向位移为 H/633,各测点侧向位移方向无明显一致性,所检各测点侧向位移均未超过《民用建筑可靠性鉴定标准》(GB50292-2015)规定的不适于继续承载的侧向位移限值 Bu 级要求。结构侧向位移安全性等级评定为 Bu 级。

### (3) 结构整体性等级评定

本工程平面、立面基本规则,部分框架没有拉通,部分框架柱落在楼板上,部分承重墙落在板上,板下未设梁,竖向抗侧力构件不连续,传力路线不清晰,整体布置不合理。所检屋盖与承重墙连接处未设圈梁。结构整体性等级评定为 C<sub>1</sub> 级。

(4) 综合考虑构件等级、结构侧向位移等级以及结构整体性等级,本工程上部承重结构子单元安全性等级评定为 C<sub>1</sub> 级。

### 3. 围护系统承重部分子单元

填充墙体未发现明显裂缝;墙体与主体结构联系基本可靠;围护结构工作状态未见异常;根据《民用建筑可靠性鉴定标准》(GB 50292-2015)第 7.4.6 条,围护系统承重部分安全性等级评定为 C<sub>u</sub> 级。

### 4. 结论

根据地基基础、上部承重结构、围护系统承重部分各子单元安全性评定结果,本房屋安全性等级评定为 C<sub>su</sub> 级—安全性不符合鉴定标准的要求,显著影响整体承载,应采取措施,且可能有少数构件必须及时采取措施。

(本页以下空白)





**151320066001**

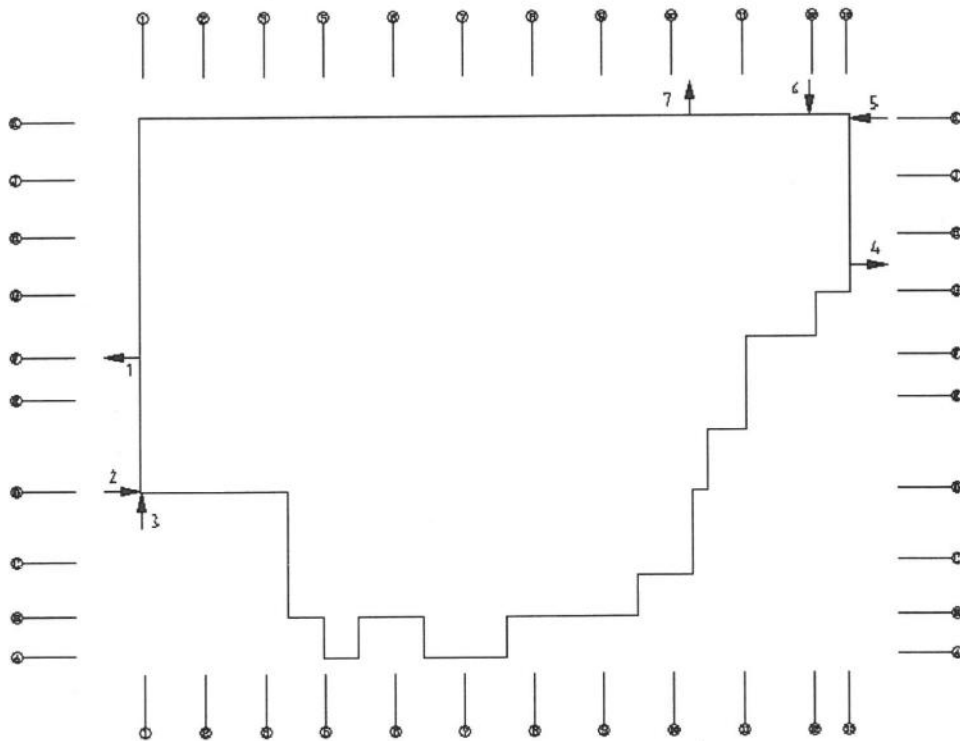
中旅社房屋  
结构安全性鉴定检测数据

结构侧向位移量测结果汇总表

附表 1

测点号	侧向位移量测值 $s$ (mm)	量测高度 $H$ (mm)	比值 $s/H$	备注
测点 1	7	6116	1/874	《民用建筑可靠性鉴定标准》 (GB50292-2015) 规定: 多层砌体结构 (>10m) 不适于继续承载的顶点侧向位移限值为: $H/330$ 。
测点 2	10	6325	1/633	
测点 3	9	6432	1/715	
测点 4	7	6249	1/893	
测点 5	8	6353	1/794	
测点 6	9	6442	1/716	
测点 7	8	6236	1/780	

测点布置及倾斜方向示意图:



(本页以下空白)

砌筑砂浆抗压强度贯入法检测结果汇总表

附表 2

构件名称	贯入深度平均值(mm)	抗压强度推定值(MPa)
1Q-(1~5)-(E)	8.50	2.4
1Q-(1~5)-(G)	7.69	2.8
1Q-(10)-(H~J)	7.85	2.6
1Q-(12)-(H~J)	8.38	2.4
1Q-(5~6)-(B)	7.78	2.7
2Q-(1)-(F~H)	8.99	2.2
2Q-(1~5)-(K)	7.79	2.7
2Q-(10)-(H~K)	8.11	2.5
2Q-(7~8)-(C)	8.39	2.4
2Q-(13)-(H~K)	7.99	2.6
3Q-(1~3)-(G)	8.13	2.5
3Q-(4)-(E~G)	7.82	2.7
3Q-(8)-(E~G)	7.52	2.5
3Q-(6~7)-(C)	8.17	2.5
3Q-(8~9)-(E)	8.60	2.3

备注: 砌筑砂浆均为混合砂浆, 砂浆强度计算曲线采用福建省地方曲线。

The diagram shows a floor plan with grid lines A, B, C, D horizontally and 1, 2, 3, 4, 5, 6 vertically. Key dimensions include: A-B = 3700, B-C = 1200, C-D = 4900, and A-D = 9800. Vertical dimensions include: 1-2 = 1900, 2-3 = 2000, 3-4 = 14300, 4-5 = 13000, and 5-6 = 2900. Room labels include '店铺' (Shop) in the top section, '卫生间' (Bathroom) in the middle, '餐厅' (Dining Room) in the bottom-middle, and '厨房' (Kitchen) in the bottom-right. A staircase is also indicated near the center.



砖回弹法检测抗压强度试验结果汇总表

附表 3

构件名称	抗压强度代表值 (MPa)	抗压强度平均值 (MPa)	标准差 (MPa)	变异系数	最小值 (MPa)	标准值 (MPa)	推定等级
1Q-(1~5)-(E)	1.4	1.5	0.21	0.13	1.3	1.1	/
1Q-(1~5)-(G)	1.5						
1Q-(10)-(H~J)	1.3						
1Q-(12)-(H~J)	1.7						
1Q-(5~6)-(B)	1.8						
2Q-(1)-(F~H)	1.6	1.5	0.08	0.06	1.4	1.4	/
2Q-(1~5)-(K)	1.4						
2Q-(10)-(H~K)	1.5						
2Q-(7~8)-(C)	1.5						
2Q-(13)-(H~K)	1.4						
3Q-(1~3)-(G)	1.6	1.5	0.09	0.06	1.4	1.3	/
3Q-(6)-(E~G)	1.4						
3Q-(8)-(E~G)	1.5						
3Q-(6~7)-(C)	1.6						
3Q-(8~9)-(E)	1.6						

(本页以下空白)

梁砼强度回弹法检测结果汇总表

附表 4

构件名称	$m_{f_{cu}^c}$ (MPa)	$s_{f_{cu}^c}$ (MPa)	$f_{cu,e}$ 修正前 (MPa)	$f_{cu,e}$ 修正后 (MPa)	设计强度等级
1Z- (2) - (F)	35.0	1.58	32.4	28.8	/
1Z- (3) - (H)	33.0	1.41	30.7	27.3	
1Z- (1) - (K)	34.2	1.84	31.2	27.8	
1Z- (8) - (D)	33.3	1.48	30.9	27.5	
1Z- (8) - (1/G)	33.0	1.69	30.2	26.9	
2Z- (5) - (E)	33.5	1.55	31.0	27.6	
2Z- (8) - (E)	33.7	1.20	31.7	28.2	
2Z- (8) - (1/G)	32.7	1.60	30.1	26.8	
2Z- (2) - (G)	34.7	1.76	31.8	28.3	
2Z- (3) - (G)	32.8	1.58	30.2	26.9	
3Z- (8) - (E)	34.4	1.44	32.0	28.5	
3Z- (7) - (C)	36.4	1.18	34.5	30.7	
3Z- (6) - (C)	34.4	1.29	32.3	28.7	
3Z- (6) - (E)	36.7	1.26	34.6	30.8	
3Z- (6) - (G)	36.3	1.63	33.6	29.9	
2L- (2) - (F~G)	33.5	1.20	31.5	28.0	
2L- (7~8) - (E)	34.8	1.78	31.9	28.4	
2L- (9) - (E~G)	35.6	1.92	32.4	28.8	
2L- (5~6) - (D)	35.4	1.23	33.4	29.7	
2L- (9) - (1/G~H)	34.4	1.09	32.6	29.0	

(本页以下空白)

续附表 4

构件名称	$m_{f_{cu}^c}$ (MPa)	$s_{f_{cu}^c}$ (MPa)	$f_{cu,e}$ 修正前 (MPa)	$f_{cu,e}$ 修正后 (MPa)	设计强度等级
3L- (3~5) - (E)	36.1	1.20	34.1	30.3	/
3L- (1~2) - (E)	36.8	1.49	34.3	30.5	
3L- (8) - (1/G~K)	34.7	1.67	32.0	28.5	
3L- (6) - (1/G~K)	35.7	1.67	33.0	29.4	
3L- (10) - (1/G~H)	36.8	1.87	33.7	30.0	
WL- (7~8) - (G)	35.1	1.57	32.5	28.9	
WL- (5~6) - (G)	36.0	2.19	32.4	28.8	
WL- (2) - (D~F)	34.3	1.20	32.3	28.7	
WL- (8) - (B~C)	36.6	1.95	33.4	29.7	
WL- (8) - (D~E)	36.2	1.67	33.5	29.8	
<p>说明: <math>m_{f_{cu}^c}</math>: 构件上各测区砼强度换算值的平均值;</p> <p><math>s_{f_{cu}^c}</math>: 构件上各测区砼强度换算值的标准差;</p> <p><math>f_{cu,e}</math> 修正前: 砼强度推定值, 指相应于强度换算值总体分布中保证率不低于 95% 的强度值;</p> <p><math>f_{cu,e}</math> 修正后: 根据《民用建筑可靠性鉴定标准》(GB 50292-2015) 附录 K 中的表 K. 0. 3 的修正系数换算后取值。</p>					

(本页以下空白)



梁主筋分布扫描检测结果汇总表

附表 5

检测部位	设计配筋	实测主筋根数	实测钢筋规格(mm)
1Z- (2) - (F)	/	B3H3	15.9(角筋)
1Z- (3) - (H)	/	B3H3	15.7(角筋)
1Z- (1) - (K)	/	B3H3	15.8(角筋)
1Z- (8) - (D)	/	B3H3	15.8(角筋)
1Z- (10) - (H)	/	B3H3	15.6(角筋)
2Z- (5) - (E)	/	B3H3	15.8(角筋)
2Z- (8) - (E)	/	B3H3	15.6(角筋)
2Z- (8) - (1/G)	/	B3H3	15.7(角筋)
2Z- (2) - (G)	/	B3H3	15.9(角筋)
2Z- (3) - (G)	/	B3H3	15.6(角筋)
3Z- (8) - (E)	/	B3H3	15.8(角筋)
3Z- (7) - (C)	/	B3	15.7(角筋)
3Z- (6) - (C)	/	B3	15.9(角筋)
3Z- (6) - (E)	/	B3	15.7(角筋)
3Z- (6) - (G)	/	H3	15.6(角筋)
2L- (2) - (F~G)	/	2	13.9(角筋)
2L- (7~8) - (E)	/	2	13.7(角筋)
2L- (9) - (E~G)	/	2	13.8(角筋)
2L- (5~6) - (D)	/	2	13.6(角筋)
2L- (9) - (1/G~H)	/	2	13.9(角筋)

(本页以下空白)

续附表 5

检测部位	设计配筋	实测主筋根数	实测钢筋规格(mm)
3L- (3~5) - (E)	/	2	13.7(角筋)
3L- (1~2) - (E)	/	2	13.9(角筋)
3L- (8) - (1/G~K)	/	2	13.7(角筋)
3L- (6) - (1/G~K)	/	2	13.5(角筋)
3L- (10) - (1/G~H)	/	2	13.8(角筋)
WL- (7~8) - (G)	/	2	13.7(角筋)
WL- (5~6) - (G)	/	2	13.8(角筋)
WL- (2) - (D~F)	/	2	13.5(角筋)
WL- (8) - (B~C)	/	2	13.6(角筋)
WL- (8) - (D~E)	/	2	13.8(角筋)
备 注	“B 边”表示平行于(A)轴方向,“H 边”表示平行于(1)轴方向。		

(本页以下空白)

梁箍筋分布扫描检测结果汇总表

附表 6

构件名称	设计要求配筋		扫描检测结果
	上端加密区	非加密区	
1Z- (2) - (F)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1184mm 内@197
	地面上下端加密区	/	地面上 1274mm 内@98
1Z- (3) - (H)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1195mm 内@199
	地面上下端加密区	/	地面上 1289mm 内@99
1Z- (1) - (K)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1175mm 内@196
	地面上下端加密区	/	地面上 1290mm 内@99
1Z- (8) - (D)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1190mm 内@198
	地面上下端加密区	/	地面上 1288mm 内@99
1Z- (10) - (H)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1183mm 内@197
	地面上下端加密区	/	地面上 1276mm 内@98
2Z- (5) - (E)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1366mm 内@195
	下端加密区	/	583mm 内@97
2Z- (8) - (E)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1387mm 内@198
	下端加密区	/	595mm 内@99
2Z- (8) - (1/G)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1394mm 内@199
	下端加密区	/	571mm 内@95

(本页以下空白)



续附表 6

构件名称	设计要求配筋		扫描检测结果
2Z- (2) - (G)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1373mm 内@196
	下端加密区	/	577mm 内@96
2Z- (3) - (G)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1380mm 内@197
	下端加密区	/	596mm 内@99
3Z- (8) - (E)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1585mm 内@198
	下端加密区	/	590mm 内@98
3Z- (7) - (C)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1570mm 内@196
	下端加密区	/	595mm 内@99
3Z- (6) - (C)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1593mm 内@199
	下端加密区	/	571mm 内@95
3Z- (6) - (E)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1571mm 内@196
	下端加密区	/	577mm 内@96
3Z- (6) - (G)	上端加密区	/	/
	非加密区	/	1577mm 内@197
	下端加密区	/	583mm 内@97
2L- (2) - (F~G)	F 端加密区	/	/
	非加密区	/	1561mm 内@195
	G 端加密区	/	687mm 内@98

(本页以下空白)

续附表 6

构件名称	设计要求配筋		扫描检测结果
2L- (7~8) - (E)	7 端加密区	/	/
	非加密区	/	1577mm 内@197
	8 端加密区	/	972mm 内@97
2L- (9) - (E~G)	E 端加密区	/	/
	非加密区	/	1585mm 内@198
	G 端加密区	/	951mm 内@95
2L- (5~6) - (D)	5 端加密区	/	/
	非加密区	/	1570mm 内@196
	6 端加密区	/	695mm 内@99
2L- (9) - (1/G~H)	通长加密区	/	1441mm 内@96
3L- (3~5) - (E)	3 端加密区	/	/
	非加密区	/	1577mm 内@197
	5 端加密区	/	673mm 内@96
3L- (1~2) - (E)	1 端加密区	/	/
	非加密区	/	1561mm 内@195
	2 端加密区	/	687mm 内@98
3L- (8) - (1/G~K)	1/G 端加密区	/	/
	非加密区	/	1593mm 内@199
	K 端加密区	/	981mm 内@98
3L- (6) - (1/G~K)	1/G 端加密区	/	/
	非加密区	/	1585mm 内@198
	K 端加密区	/	992mm 内@99
3L- (10) - (1/G~H)	通长加密区	/	1456mm 内@97
WL- (7~8) - (G)	7 端加密区	/	/
	非加密区	/	1570mm 内@196
	8 端加密区	/	666mm 内@95

(本页以下空白)

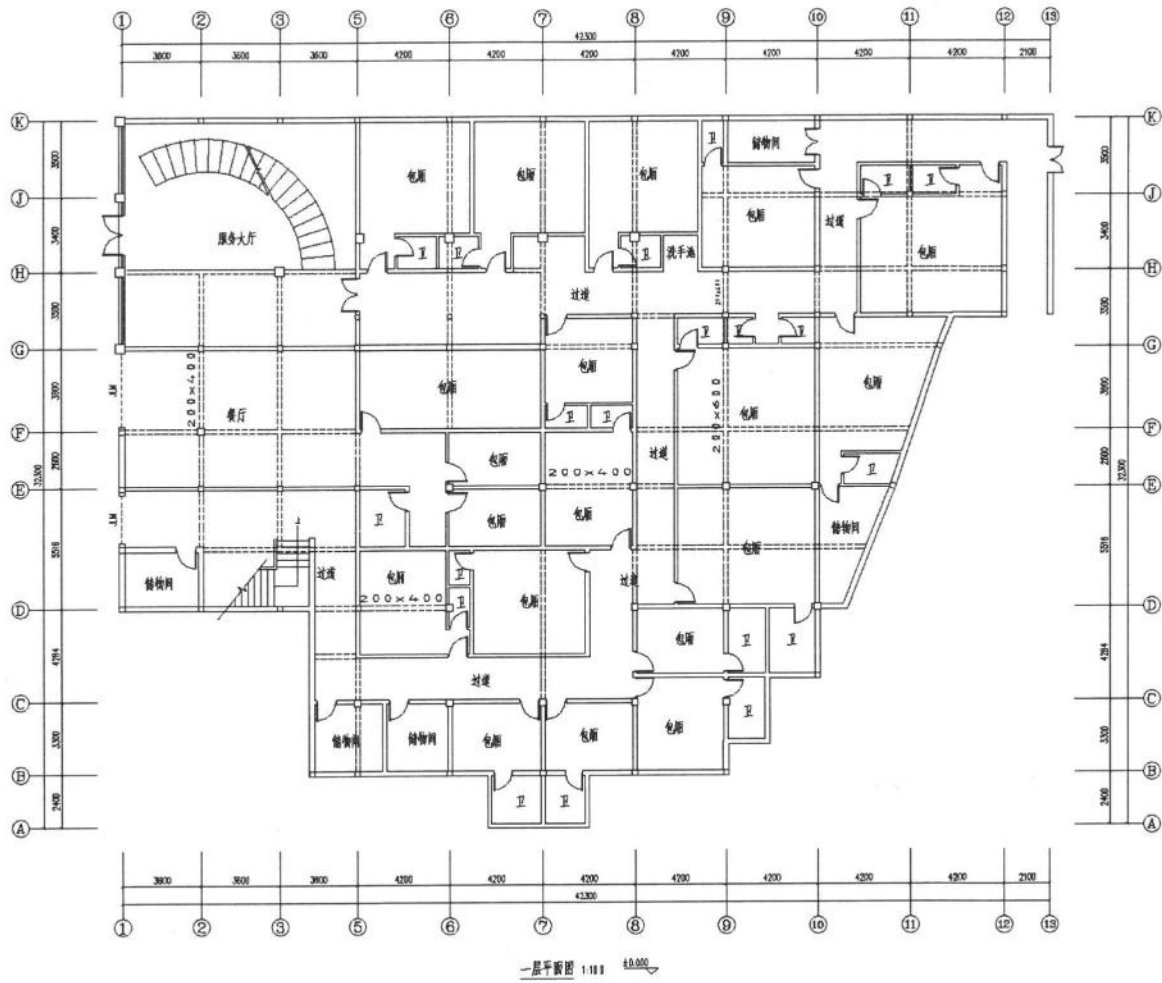
续附表 6

构件名称	设计要求配筋		扫描检测结果
WL- (5~6) - (G)	5 端加密区	/	/
	非加密区	/	1585mm 内@198
	6 端加密区	/	694mm 内@99
WL- (2) - (D~F)	D 端加密区	/	/
	非加密区	/	1570mm 内@197
	F 端加密区	/	680mm 内@97
WL- (8) - (B~C)	B 端加密区	/	/
	非加密区	/	1577mm 内@197
	C 端加密区	/	673mm 内@96
WL- (8) - (D~E)	D 端加密区	/	/
	非加密区	/	1593mm 内@199
	E 端加密区	/	687mm 内@98

1. 规范规定:  
柱端箍筋加密区长度: 柱端取  $h_c$ 、柱净高的  $1/6$  和  $500\text{mm}$  的大值; 底层柱根不小于柱净高的  $1/3$ , 当有刚性地面时, 除柱端外尚应取刚性地面上下各  $500\text{mm}$ ; 剪跨比不大于 2 的柱和柱净高与  $h_c$  之比不大于 4 的柱取全高。其中  $h_c$  为柱的截面高度。  
三、四级框架柱柱端箍筋加密区最大间距取  $8d$  和  $150\text{mm}$  (柱根  $100\text{mm}$ ) 的小值, 三级框架柱箍筋最小直径  $8\text{mm}$ , 四级框架柱箍筋最小直径  $6\text{mm}$  (柱根  $8\text{mm}$ )。三、四级框架柱箍筋加密区的体积配箍率不应小于  $0.4\%$ ; 三、四级框架柱箍筋非加密区间距不应大于 15 倍纵向钢筋直径, 体积配箍率不宜小于加密区的  $50\%$ 。其中  $d$  为柱纵筋最小直径。  
三、四级框架梁梁端箍筋加密区长度取  $1.5h_b$  和  $500\text{mm}$  的大值, 箍筋最大间距取  $h_b/4$ 、 $8d$  和  $150\text{mm}$  的小值, 三级框架梁箍筋最小直径  $8\text{mm}$ , 四级框架梁箍筋最小直径  $6\text{mm}$ 。当梁端纵向受拉钢筋配筋率大于  $2\%$  时, 箍筋最小直径数值应增大  $2\text{mm}$ 。梁箍筋非加密区间距不宜大于加密区箍筋间距的 2 倍。其中  $d$  为梁纵筋直径,  $h_b$  为梁的截面高度。  
2. “/” 表示因现场条件限制未能检测。

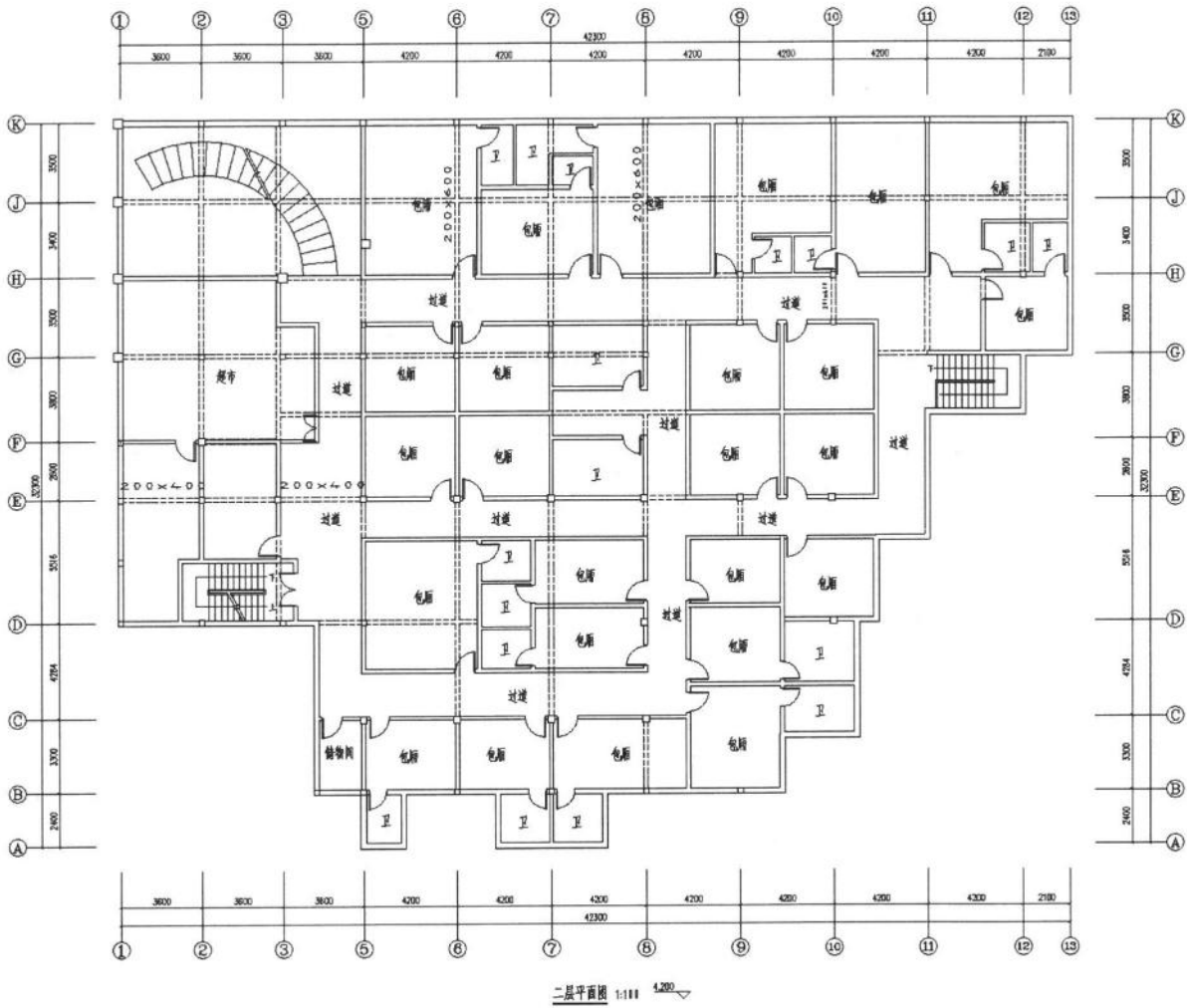
(本页以下空白)





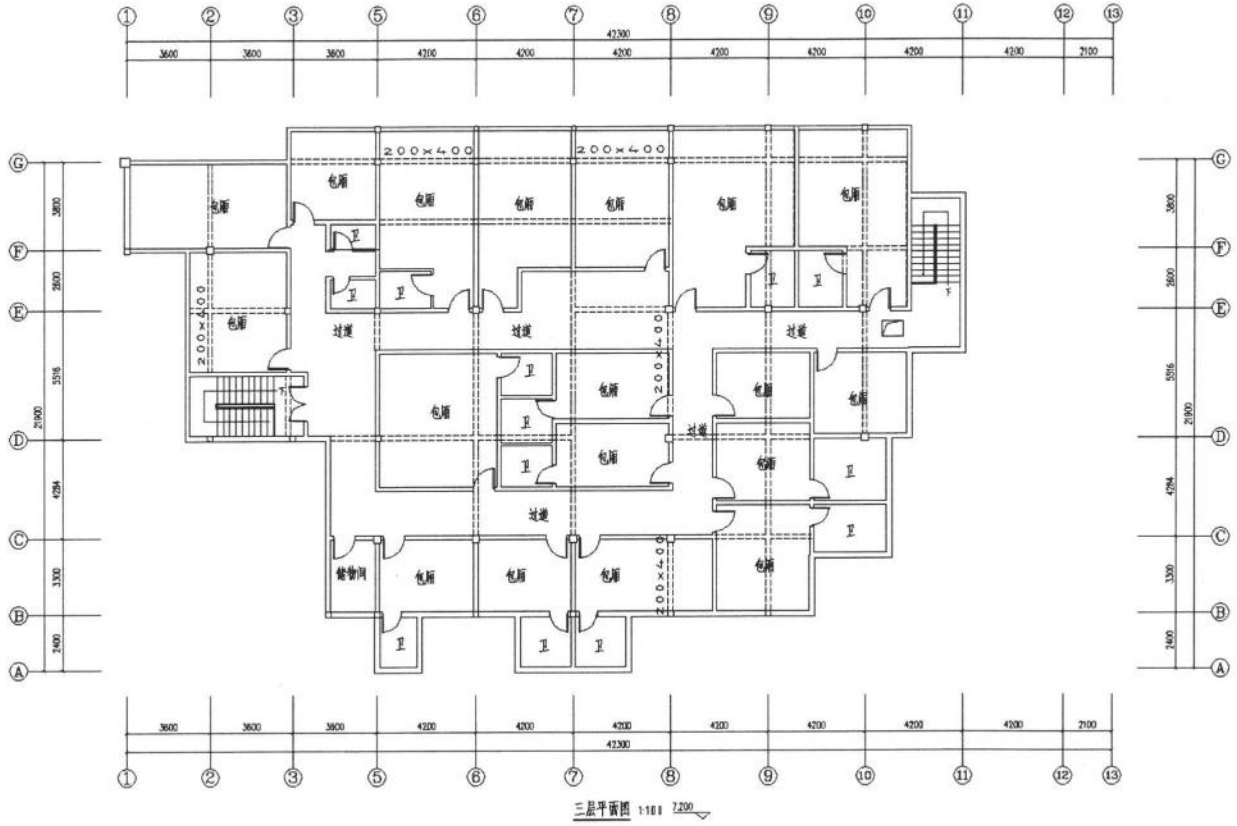
附图1 一层平面图(单位: mm)

(本页以下空白)



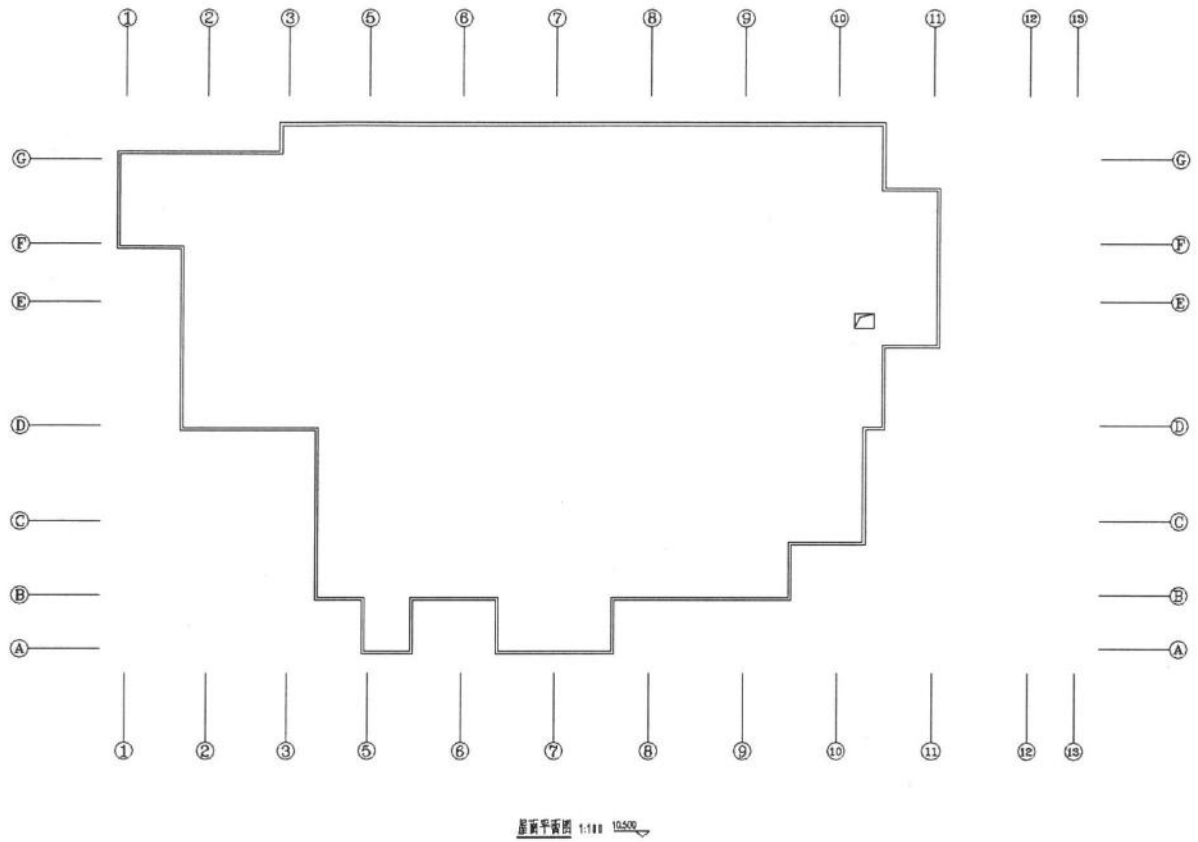
附图2 二层平面图(单位: mm)

(本页以下空白)



附图3 三层平面图(单位: mm)

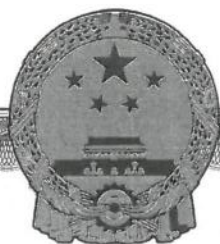
(本页以下空白)



附图4: 屋面平面图

(以下空白)





# 营业执照

统一社会信用代码

913506027593981144

(副本) 副本编号: 2-1



扫描二维码登录  
“国家企业信用  
信息公示系统”了解  
更多登记、备案、  
许可、监管信息。

名称 福建省中孚检测技术有限公司

类型 有限责任公司(法人独资)

法定代表人 林慧文

注册资本 贰仟贰佰万圆整

成立日期 2004年04月19日

住所 福建省漳州市龙文蓝田开发区檀林路42号

经营范围 许可项目：检验检测服务；建设工程质量检测；水利工程质量检测；雷电防护装置检测；室内环境检测；辐射监测；放射性污染监测；职业卫生技术服务；农产品质量安全检测。（依法须经批准的项目，经相关部门批准后方可开展经营活动，具体经营项目以相关部门批准文件或许可证件为准）一般项目：进出口商品检验鉴定；公路水运工程试验检测服务；环境保护监测。（除依法须经批准的项目外，凭营业执照依法自主开展经营活动）

登记机关



2023年04月01日





机构名称：福建省中孚检测技术有限公司

检测范围：地基基础工程检测、主体结构  
工程现场检测、钢结构工程检测、建筑幕  
墙工程检测、见证取样检测

福建省建设工程质量检测机构

# 资质证书

证书编号：闽建质检第 3506202103015 号

有效期：二〇二四年二月二十九日

“明早可”

福建省住房和城乡建设厅制

发证机关：福建省住房和城乡建设厅

2021年 03月 01日

