

结 构 计 算 书

建设单位：新疆维吾尔自治区地名标准化中心

项目名称：自治区地名标准化中心（自治区地名档案资料馆）办公用房维修改造项目

工程编号：CJSJ20-038-7

专业类别：结 构

计 算：马塞

校 对：许江龙

审 核：孙 兵

2022 年 07 月

设计依据、荷载清理过程

本工程为自治区地名标准化中心办公楼改造工程，位于乌鲁木齐市，结构形式为砌体结构（地上 4 层），1992 年建成。我院于依据新疆建设工程质量安全检测中心（有限责任公司）2022 年 4 月 20 日提供的《自治区地名标准化中心办公楼鉴定报告》（报告编号：2022 新建质检（委）字第 002629 号）及甲方提供的由新疆建筑勘察设计院完成设计的自治区地名标准化中心办公楼施工蓝图（设计工号：9191-118），进行设计出具相应加固设计。

抗震设防烈度为 8 度，设计基本地震加速度值为 0.2g, 设计地震分组为第二组。基本雪压 S0＝0.90kN/m2（n＝50），雪荷载准永久值系数分区为第Ⅱ区；基本风压 ω0＝0.60kN/m2（n＝50）。

1. 屋面荷载：

不上人屋面-恒荷载标准值（不含板自重）：	
热焊砂砾，油毡 5 层	$0.01 \times 20\text{kN/m}^3 = 0.20 \text{ KN/m}^2$
30 厚 200#细石砼找平层	$0.03 \times 20\text{kN/m}^3 = 0.60 \text{ KN/m}^2$
150 厚加气砼砌块保温炉渣找坡 2% {0.15 + (2/3) × 7.5 × 0.02} × 13.0kN/m³	= 3.25kN/m²
热沥青玛帝脂隔汽层一道，冷底子油一道	0.70 KN/m²
合计：	4.75 KN/m²
实际取值：	5.0 KN/m²

活荷：（取屋面活荷载标准值与雪荷载的大值）： 0.5 KN/ m²

2. 楼面荷载：

楼面做法：KJ783-3 页-楼 9（本工程为水暖无地暖房间）
恒荷载标准值：2kN/ m²

楼面及屋面活荷载标准值：(kN/m2)（活荷载取值执行 1987 系列规范）

房 间	不上人屋 面	楼梯间（办 公）	卫生间	办公 室	档案室	走道（办 公）
活载 (kN/m2)	0.5	2.0	2.5	2.0	2.5	2.0

3.墙上墙体线荷载计算：

0.6m 高女儿墙荷载取标准值：4kN/m

公司名称:		
	砌体结构的总体信息	
	文件名: QTTTotal.out	
工程名称 :	设计人 :	
工程代号 :	校核人 :	日期:

*	设计参数输出	*

总信息	
结构类别:	砌体结构
结构总层数:	5
结构总高度(m):	15.60
楼面刚度类型:	刚柔性
砼墙与砌体弹性模量比:	3.00
砌体容重 (kN/m3):	22.00
混凝土容重 (kN/m3):	26.00
施工质量等级:	B
地下室结构嵌固高度(mm)	2400
结构重要性系数	1.10
坡屋顶计算高度附加值(mm):	0
墙刚度计算方法:	常规算法
地震烈度:	8 (0.2g)
是否自动分塔计算:	否
是否采用通用规范:	是

*	总体计算结果	*

	第 1 塔 共 1 塔

塔总高度(m):	13.20

结构等效总重力荷载(kN):	22907.37
墙体自重荷载标准值(kN):	16056.65
楼面恒荷载标准值(kN):	10784.15
楼面活荷载标准值(kN):	5144.50
X 向总刚度:	29115830.97
Y 向总刚度:	32126489.52
各方向角墙体面积和:	角度 面积(m2)
	0.0 103.73
	45.0 6.60
	90.0 105.00
水平地震作用标准值(kN):	2758.58
顶层地震力增大系数:	1.63

	第 1 层砌体墙结构计算结果

层高(mm):	2400.00
重力荷载代表值(kN):	4412.43
墙体自重荷载标准值(kN):	3246.66
墙体加固自重荷载标准值(kN):	85.61
楼面恒荷载标准值(kN):	1859.86
楼面活荷载标准值(kN):	1224.22
水平地震作用标准值(kN):	0.00
地震剪力标准值(kN):	2758.58
当前塔当前层面积(m2):	386.95
X 向总刚度:	8888577.03
Y 向总刚度:	11270882.74
块体强度等级 MU:	7.50
砂浆强度等级 M:	5.00
砂浆类型:	混合砂浆
砼墙强度等级:	20.00
砼柱强度等级:	20.00
砼梁强度等级:	20.00
大片墙数:	27

本层加固后纵向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层横向平均抗震能力指数:	1.500
本层横向加固后楼层增强系数:	1.000
由式(5.2.14) β ci= ψ 1* ψ 2* β i 计算得	

本层横向加固后楼层抗震能力指数:	1.500
本层加固后纵向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层纵向平均抗震能力指数:	1.482
本层纵向加固后楼层增强系数:	1.263
由式(5.2.14) β ci= ψ 1* ψ 2* β i 计算得	
本层纵向加固后楼层抗震能力指数:	1.872

	第 2 层砌体墙结构计算结果

层高(mm):	3300.00
重力荷载代表值(kN):	6586.91
墙体自重荷载标准值(kN):	3533.24
墙体加固自重荷载标准值(kN):	347.68
楼面恒荷载标准值(kN):	2132.51
楼面活荷载标准值(kN):	1224.55
水平地震作用标准值(kN):	355.68
地震剪力标准值(kN):	2758.58
当前塔当前层面积(m2):	387.34
X 向总刚度:	5506419.85
Y 向总刚度:	5801720.54
块体强度等级 MU:	7.50
砂浆强度等级 M:	5.00
砂浆类型:	混合砂浆
砼墙强度等级:	20.00
砼柱强度等级:	20.00
砼梁强度等级:	20.00
大片墙数:	23

本层加固后纵向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层横向平均抗震能力指数:	0.747
本层横向加固后楼层增强系数:	1.000
由式(5.2.14) β ci= ψ 1* ψ 2* β i 计算得	
本层横向加固后楼层抗震能力指数:	0.747
本层加固后纵向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层纵向平均抗震能力指数:	0.753

本层纵向加固后楼层增强系数: 1.292

由式(5.2.14) $\beta_{ci} = \psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得

本层纵向加固后楼层抗震能力指数: 0.973

第 3 层砌体墙结构计算结果

层高(mm): 3300.00

重力荷载代表值(kN): 6490.01

墙体自重荷载标准值(kN): 3519.36

墙体加固自重荷载标准值(kN): 283.97

楼面恒荷载标准值(kN): 2121.31

楼面活荷载标准值(kN): 1259.81

水平地震作用标准值(kN): 700.89

地震剪力标准值(kN): 2402.90

当前塔当前层面积(m2): 387.35

X 向总刚度: 5678200.54

Y 向总刚度: 5596071.49

块体强度等级 MU: 7.50

砂浆强度等级 M: 5.00

砂浆类型: 混合砂浆

砌墙强度等级: 20.00

砌柱强度等级: 20.00

砌梁强度等级: 20.00

大片墙数: 22

本层加固后横向体系影响系数 ψ_1 : 1.00

本层加固后横向局部影响系数 ψ_1 : 1.00

由式(5.2.13) $\beta_i = A_i / (A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得

本层横向平均抗震能力指数: 0.793

本层横向加固后楼层增强系数: 1.000

由式(5.2.14) $\beta_{ci} = \psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得

本层横向加固后楼层抗震能力指数: 0.793

本层加固后纵向体系影响系数 ψ_1 : 1.00

本层加固后纵向局部影响系数 ψ_1 : 1.00

由式(5.2.13) $\beta_i = A_i / (A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得

本层纵向平均抗震能力指数: 0.812

本层纵向加固后楼层增强系数: 1.181

由式(5.2.14) $\beta_{ci} = \psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得

本层纵向加固后楼层抗震能力指数: 0.959

第 4 层砌体墙结构计算结果

层高(mm): 3300.00

重力荷载代表值(kN): 6321.68

墙体自重荷载标准值(kN): 3551.67

墙体加固自重荷载标准值(kN): 122.58

楼面恒荷载标准值(kN): 2738.01

楼面活荷载标准值(kN): 1258.15

水平地震作用标准值(kN): 1024.06

地震剪力标准值(kN): 1702.02

当前塔当前层面积(m2): 387.04

X 向总刚度: 5715293.88

Y 向总刚度: 5649522.10

块体强度等级 MU: 7.50

砂浆强度等级 M: 5.00

砂浆类型: 混合砂浆

砌墙强度等级: 20.00

砌柱强度等级: 20.00

砌梁强度等级: 20.00

大片墙数: 22

本层加固后横向体系影响系数 ψ_1 : 1.00

本层加固后横向局部影响系数 ψ_1 : 1.00

由式(5.2.13) $\beta_i = A_i / (A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得

本层横向平均抗震能力指数: 1.020

本层横向加固后楼层增强系数: 1.000

由式(5.2.14) $\beta_{ci} = \psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得

本层横向加固后楼层抗震能力指数: 1.020

本层加固后纵向体系影响系数 ψ_1 : 1.00

本层加固后纵向局部影响系数 ψ_1 : 1.00

由式(5.2.13) $\beta_i = A_i / (A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得

本层纵向平均抗震能力指数: 1.050

本层纵向加固后楼层增强系数: 1.031

由式(5.2.14) $\beta_{ci} = \psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得

本层纵向加固后楼层抗震能力指数: 1.082

第 5 层砌体墙结构计算结果

层高(mm): 3300.00

重力荷载代表值(kN): 3138.82

墙体自重荷载标准值(kN): 2205.73

墙体加固自重荷载标准值(kN): 29.22

楼面恒荷载标准值(kN): 1932.46

楼面活荷载标准值(kN): 177.77

水平地震作用标准值(kN): 677.95

地震剪力标准值(kN): 1106.61

当前塔当前层面积(m2): 212.46

X 向总刚度: 3327339.67

Y 向总刚度: 3808292.64

块体强度等级 MU: 7.50

砂浆强度等级 M: 5.00

砂浆类型: 混合砂浆

砌墙强度等级: 20.00

砌柱强度等级: 20.00

砌梁强度等级: 20.00

大片墙数: 11

本层加固后横向体系影响系数 ψ_1 : 1.00

本层加固后横向局部影响系数 ψ_1 : 1.00

由式(5.2.13) $\beta_i = A_i / (A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得

本层横向平均抗震能力指数: 2.051

本层横向加固后楼层增强系数: 1.000

由式(5.2.14) $\beta_{ci} = \psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得

本层横向加固后楼层抗震能力指数: 2.051

本层加固后纵向体系影响系数 ψ_1 : 1.00

本层加固后纵向局部影响系数 ψ_1 : 1.00

由式(5.2.13) $\beta_i = A_i / (A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得

本层纵向平均抗震能力指数: 1.886

本层纵向加固后楼层增强系数: 1.000

由式(5.2.14) $\beta_{ci} = \psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得

本层纵向加固后楼层抗震能力指数: 1.886

| 公司名称: |

| |

| 第 1 层砌体墙结构鉴定结果 |

| 文件名: QTDetaiJD1.out |

| |

|工程名称 : 设计人 : |

|工程代号 : 校核人 : 日期: |

第 1 层砌体墙结构计算结果		

* 第 1 塔 共 1 塔 *		

层高(mm):	2400.00	
重力荷载代表值(kN):	4412.43	
墙体自重荷载标准值(kN):	3246.66	
墙体加固自重荷载标准值(kN):	85.61	
楼面恒荷载标准值(kN):	1859.86	
楼面活荷载标准值(kN):	1224.22	
水平地震作用标准值(kN):	0.00	
地震剪力标准值(kN):	2758.58	
当前塔当前层面积(m2):	386.95	
X 向总刚度:	8888577.03	
Y 向总刚度:	11270882.74	
块体强度等级 MU:	7.50	
砂浆强度等级 M:	5.00	
砂浆类型:	混合砂浆	
砌墙强度等级:	20.00	
砌柱强度等级:	20.00	
砌梁强度等级:	20.00	
大片墙数:	27	
本层加固后横向体系影响系数 ψ_1 :	1.00	
本层加固后横向局部影响系数 ψ_1 :	1.00	
由式(5.2.13) $\beta_i=A_i/(A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得		
本层横向平均抗震能力指数:	1.500	
本层横向加固后楼层增强系数:	1.000	
由式(5.2.14) $\beta_{ci}=\psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得		
本层横向加固后楼层抗震能力指数:	1.500	
本层加固后纵向体系影响系数 ψ_1 :	1.00	
本层加固后纵向局部影响系数 ψ_1 :	1.00	
由式(5.2.13) $\beta_i=A_i/(A_{bi} \cdot \xi_{0i} \cdot \lambda)$ 计算得		
本层纵向平均抗震能力指数:	1.482	
本层纵向加固后楼层增强系数:	1.263	
由式(5.2.14) $\beta_{ci}=\psi_1 \cdot \psi_2 \cdot \beta_i$ 计算得		
本层纵向加固后楼层抗震能力指数:	1.872	
=====		
BW=1	砌体墙	小片墙数
		1
包含的节点墙有: 13, 64, 1		

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	291 * 7620	A	(mm2) =	2218800
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	1350.29	LL	(KN) =	229.07
WW	(KN) =	678.29	Ge	(KN) =	1464.82
WWADD	(KN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	122148.00
-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.19
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	359.81	σ o	(MPa) =	0.660
K	(KN/m) =	840576.88	V_Ratio	=	9.32%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	493.78	Rv/V	=	1.37
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=1-1					
砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	291 * 7620	A	(mm2) =	2218800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	1350.29	LL	(KN) =	229.07
WW	(KN) =	678.29	Ge	(KN) =	1464.82
WWADD	(KN) =	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	122.15
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.186
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	359.81	σ o	(MPa) =	0.660
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数		=	1.00		
体系影响系数		=	1.00	局部影响系数= 1.00	

K	(KN/m) =	924.50			
Rv	(KN) =	493.78	Rv/V	=	1.37
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	493.78	Rv/V	=	1.37
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	2014.48
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	172800.00	As	(mm2) =	1583.40
fcAc	(kN) =	1650.98	fyAs	(kN) =	386.80
l	(mm) =	3810.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.53			
s	(mm) =	3836.21	N	(kN) =	2098.98
配筋率 ρ (%) =	0.07				
Rn	(kN) =	3422.88	Rn/N	=	1.63
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.31			
原墙段 1/2 层高度的净截面面积	=	2.8194			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.242			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.242			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	599.445			
本墙体加固后抗剪承载力	=	493.785			
-----高厚比计算结果-----					

墙段编号	1-1		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	819376.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	4500.00
Ho (mm) =	2280.00	h (mm) =	291.18
β =	7.83	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	1-2		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	819376.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2750.00
Ho (mm) =	1580.00	h (mm) =	291.18
β =	5.43	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=2	砌体墙	小片墙数	9
包含的节点墙有: 2, 3, 4, 53, 54, 5, 6, 8			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 23500	A (mm2) =	5772000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	3586.36	LL (KN) =	774.86
WW (KN) =	2146.52	Ge (KN) =	4031.90
WWADD (KN) =	58.12		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.19
η c =	1.00	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	869.89	σ o (MPa) =	0.699
K (KN/m) =	1746839.42	V_Ratio =	22.52%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv (KN) =	2990.36	Rv/V =	3.44
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=2-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	994815.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1200	A (mm2) =	444000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	234.83	LL (KN) =	12.95
WW (KN) =	164.62	Ge (KN) =	241.31
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.174
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	70.86	σ o (MPa) =	0.543
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	740.00		
Rv (KN) =	85.99	Rv/V =	1.21
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	85.99	Rv/V =	1.21
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	Φ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	1800.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	122.15
l (mm) =	1200.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.84		
s (mm) =	3300.00	N (KN) =	324.71
配筋率 ρ (%) =	0.10		
Rn (kN) =	981.98	Rn/N =	3.02
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是

墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.50	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固后抗剪承载力	=	85.988	

SW=2-2	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	996415.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	998165.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1750	A (mm2) =	647500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	384.94	LL (KN) =	34.53
WW (KN) =	283.08	Ge (KN) =	402.20
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.182
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	103.34	σ o (MPa) =	0.621
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	1079.17		
Rv (KN) =	179.46	Rv/V =	1.74
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	179.46	Rv/V = 1.74
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 1725.16
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l	(mm) =	1750.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.69	
s	(mm) =	3112.90	N (KN) = 552.21
配筋率 ρ (%) =	0.10		
Rn	(kN) =	1148.06	Rn/N = 2.08
Rn >= N 受压验算通过。			
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.34	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6475	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.341	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.341	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	191.945	
本墙体加固后抗剪承载力	=	179.463	

SW=2-3	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是

X1	(mm) =	999065.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1001040.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1975	A	(mm2) =	730750
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	501.58	LL	(KN) =	135.35
WW	(KN) =	269.92	Ge	(KN) =	580.86
WWADD (KN) =	11.60				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.200
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	106.39	σ o	(MPa) =	0.795
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	1110.94			
Rv	(KN) =	476.83	Rv/V	=	4.48
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	476.83	Rv/V	=	4.48
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	1630.09
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	2875.22	N	(KN) =	870.16
加 fc (MPa) =	14.33	加 fy (MPa) =	360.00		
加 Ac (mm2) =	138250.00	加 As (mm2) =	1017.90		
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.12				
Rn	(kN) =	2622.54	Rn/N	=	3.01
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		

墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.30	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7308	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.341	
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	3.353	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	267.610	
本墙体加固前抗剪承载力	=	160.837	
本墙体加固后抗剪承载力	=	476.834	

砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1001940.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1003890.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1950	A (mm2) =	721500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	492.97	LL (KN) =	132.19
WW (KN) =	265.66	Ge (KN) =	570.57
WWADD (KN) =	11.50		
-----抗震计算结果-----			

Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.199
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 105.04 σ o (MPa) = 0.791
γ zj = 1.00 η p = 2.50
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 1096.87
Rv (KN) = 473.44 Rv/V = 4.51

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 473.44 Rv/V = 4.51
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.92
β = 8.00 H0 (mm) = 1620.00
fc (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2) = 0.00 As (mm2) = 0.00
fcAc (kN) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
l (mm) = 0.00 bc (mm) = 0.00
η = 0.00
s (mm) = 2850.00 N (KN) = 854.10
加 fc (MPa) = 14.33 加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2) = 136500.00 加 As (mm2) = 1017.90
α c = 0.80 α s = 0.85
配筋率 ρ (%) = 0.12
Rn (kN) = 2593.40 Rn/N = 3.04

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋混凝土板墙
加固面数: 单面
面层材料强度等级: C30
面层厚度: 70mm
竖向钢筋类别: HRB400
竖向钢筋直径: 12mm
竖向钢筋间距: 200mm
水平钢筋类别: HPB300

水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 200mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.91
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.31
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.7215
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.341
墙加固基准增强系数 η 0 = 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p = 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 3.353
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 266.727
本墙体加固前抗剪承载力 = 158.513
本墙体加固后抗剪承载力 = 473.438

SW=2-5 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1004790.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1006790.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 2000 A (mm2) = 740000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 519.79 LL (KN) = 136.60
WW (KN) = 280.68 Ge (KN) = 599.79
WWADD (KN) = 11.71

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (KN) = 142.51
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.201
η c = 1.10 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 107.73 σ o (MPa) = 0.811
γ zj = 1.00 η p = 2.50
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 1125.00

Rv (KN) = 557.28 Rv/V = 5.17
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 557.28 Rv/V = 5.17
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.93
β = 8.00 H0 (mm) = 1640.34
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 2000.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.66
s (mm) = 2900.86 N (KN) = 895.84
加 fc (MPa) = 14.33 加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2) = 140000.00 加 As (mm2) = 1131.00
α c = 0.80 α s = 0.85
配筋率 ρ (%) = 0.21
Rn (kN) = 3064.43 Rn/N = 3.42

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋混凝土板墙
加固面数: 单面
面层材料强度等级: C30
面层厚度: 70mm
竖向钢筋类别: HRB400
竖向钢筋直径: 12mm
竖向钢筋间距: 200mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 200mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.91
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.30

原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7400
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.341
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	3.353
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	290.479
本墙体加固前抗剪承载力	=	225.667
本墙体加固后抗剪承载力	=	557.279

SW=2-6				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	1007690.92	Y1 (mm)	=	822126.17		
X2 (mm)	=	1009690.92	Y2 (mm)	=	822126.17		
B*L (mm)	=	370 * 2000	A (mm2)	=	740000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (KN)	=	513.12	LL (KN)	=	136.44		
WW (KN)	=	279.68	Ge (KN)	=	593.04		
WWADD (KN)	=	11.71					

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.200
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	107.73	σ_o (MPa) = 0.801
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 2.50
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	1125.00	
Rv (KN)	=	506.29	Rv/V = 4.70
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	506.29	Rv/V = 4.70
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 1640.34

fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2)	=	0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (kN)	=	0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm)	=	0.00
η	=	0.00			
s (mm)	=	2900.86	N (KN)	=	886.93
加 fc (MPa)	=	14.33	加 fy (MPa)	=	360.00
加 Ac (mm2)	=	140000.00	加 As (mm2)	=	1131.00
α_c	=	0.80	α_s	=	0.85
配筋率 ρ (%)	=	0.13			
Rn (kN)	=	2687.31	Rn/N	=	3.03
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:		钢筋混凝土板墙	
加固面数:		单面	
面层材料强度等级:		C30	
面层厚度:		70mm	
竖向钢筋类别:		HRB400	
竖向钢筋直径:		12mm	
竖向钢筋间距:		200mm	
水平钢筋类别:		HPB300	
水平钢筋直径:		6mm	
水平钢筋间距:		200mm	

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.30
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7400
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.341
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	3.353
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	290.479
本墙体加固前抗剪承载力	=	163.448

本墙体加固后抗剪承载力 = 506.293			

SW=2-7			
砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1010590.92	Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm)	=	1012565.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	370 * 1975	A (mm2) = 730750
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	495.08	LL (KN) = 133.07
WW (KN)	=	266.79	Ge (KN) = 573.22
WWADD (KN)	=	11.60	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.199
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	106.39	σ_o (MPa) = 0.784
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 2.50
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	1110.94	
Rv (KN)	=	476.03	Rv/V = 4.47
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	476.03	Rv/V = 4.47
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 1630.09
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	2875.22	N (KN) = 858.29
加 fc (MPa)	=	14.33	加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2)	=	138250.00	加 As (mm2) = 1017.90
α_c	=	0.80	α_s = 0.85

配筋率 ρ (%) =	0.12		
R_n (kN) =	2622.54	R_n/N	= 3.06
$R_n \geq N$ 受压验算通过。			
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.30	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7307	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.341	
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	3.353	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	267.610	
本墙体加固前抗剪承载力	=	160.010	
本墙体加固后抗剪承载力	=	476.034	

SW=2-8				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	1013465.92	Y1 (mm)	=	822126.17		
X2 (mm)	=	1015215.92	Y2 (mm)	=	822126.17		
B*L (mm)	=	370 * 1750	A (mm2)	=	647500		

M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (kN)	=	307.40	LL (kN)	=	37.43
WW (kN)	=	233.66	Ge (kN)	=	326.11
WWADD (kN)	=	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (kN)	=	142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.170
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00
V (kN)	=	103.34	σ o (MPa)	=	0.504
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K (kN/m)	=	1079.17			
Rv (kN)	=	170.45	Rv/V	=	1.65
			Rv >= V 抗震验算通过。		

-----抗震鉴定结果-----					
Rv (kN)	=	170.45	Rv/V	=	1.65
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f (MPa)	=	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0 (mm)	=	1549.43
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (kN)	=	142.51
l (mm)	=	1750.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	0.69			
s (mm)	=	2673.58	N (kN)	=	455.76
配筋率 ρ (%)	=	0.10			
Rn (kN)	=	1148.06	Rn/N	=	2.52
			Rn >= N 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	

体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.34
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6475
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.341
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.341
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	181.711
本墙体加固后抗剪承载力	=	170.448

SW=2-9				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	1016115.92	Y1 (mm)	=	822126.17		
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	=	822126.17		
B*L (mm)	=	370 * 1000	A (mm2)	=	370000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (kN)	=	136.66	LL (kN)	=	16.30		
WW (kN)	=	102.43	Ge (kN)	=	144.80		
WWADD (kN)	=	0.00					

-----抗震计算结果-----					
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (kN)	=	0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.157
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
V (kN)	=	59.05	σ o (MPa)	=	0.391
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K (kN/m)	=	616.67			
Rv (kN)	=	64.58	Rv/V	=	1.09
			Rv >= V 抗震验算通过。		

-----抗震鉴定结果-----					
Rv (kN)	=	64.58	Rv/V	=	1.09
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
------------------	--	--	--	--	--

f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	1440.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(kN) =	142.51
l	(mm) =	1000.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.96			
s	(mm) =	2400.00	N	(kN) =	202.10
配筋率 ρ (%) =	0.18				
Rn	(kN) =	995.40	Rn/N	=	4.93
			Rn >= N	受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	0.60		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700		
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.341		
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.341		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
本墙体加固前抗剪承载力	=	64.483		
本墙体加固后抗剪承载力	=	64.580		

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-1			
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.81
μ c	=	1.00	S	(mm) = 3300.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) = 370.00
β	=	4.86	[β]	= 19.35
			β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-2			
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1000065.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.88
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2900.00
Ho	(mm) =	1640.00	h	(mm) = 405.00
β	=	4.05	[β]	= 21.02
			β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-3			
X1	(mm) =	1000065.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1002915.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.87
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2850.00
Ho	(mm) =	1620.00	h	(mm) = 440.00
β	=	3.68	[β]	= 20.97
			β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-4			
X1	(mm) =	1002915.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1005765.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.87
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2850.00
Ho	(mm) =	1620.00	h	(mm) = 440.00
β	=	3.68	[β]	= 20.97
			β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-5			
X1	(mm) =	1005765.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1008715.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.88
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2950.00
Ho	(mm) =	1660.00	h	(mm) = 440.00
β	=	3.77	[β]	= 21.07
			β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-6			
X1	(mm) =	1008715.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1011565.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.87
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2850.00

Ho	(mm) =	1620.00	h	(mm) =	440.00
β	=	3.68	[β]	=	20.97
			β <= [β]	高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-7			
X1	(mm) =	1011565.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.88
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2900.00
Ho	(mm) =	1640.00	h	(mm) = 405.00
β	=	4.05	[β]	= 21.02
			β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-8			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.85
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) = 370.00
β	=	3.89	[β]	= 20.40
			β <= [β]	高厚比验算通过。

=====				
BW=3	砌体墙	小片墙数	3	
包含的节点墙有: 51, 43, 38, 32, 16, 7				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) = 806776.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	290 * 15600	A	(mm2) = 3647999
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(kN) =	1939.45	LL	(kN) = 378.79
WW	(kN) =	1120.92	Ge	(kN) = 2128.85
WWADD (kN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	288000.00	fyAs	(kN) = 712529.97

-----抗震计算结果-----				
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) = 0.18
η c	=	1.10	ζ	= 0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) = 210.00
V	(kN) =	548.62	σ o	(MPa) = 0.584
K	(kN/m) =	1366639.36	V_Ratio	= 14.21%
产生最大剪力的地震力角度				90.00

Rv (KN) = 942.78 Rv/V = 1.72
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=3-1 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 806776.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm) = 339 * 6300 A (mm2) = 2135999
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 1033.62 LL (KN) = 110.88
WW (KN) = 637.40 Ge (KN) = 1089.07
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 172800.00 fyAs (KN) = 427.52
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.171
η c = 1.10 ζ = 0.40
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 316.91 σ o (MPa) = 0.510
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 890.00
Rv (KN) = 532.04 Rv/V = 1.68
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 532.04 Rv/V = 1.68
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.92
β = 8.00 H0 (mm) = 1242.86
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 230400.00 As (mm2) = 2488.20
fcAc (kN) = 2201.31 fyAs (KN) = 549.67
l (mm) = 2100.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.65
s (mm) = 2071.43 N (KN) = 1510.04
配筋率 ρ (%) = 0.12
Rn (kN) = 3917.56 Rn/N = 2.59

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 339.05
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.38
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 2.1360
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.260
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.260
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 557.963
本墙体加固后抗剪承载力 = 532.038

SW=3-2 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 816076.17
B*L (mm) = 240 * 1200 A (mm2) = 288000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 211.04 LL (KN) = 58.32
WW (KN) = 101.31 Ge (KN) = 240.20
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 43200.00 fyAs (KN) = 142.51
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.202
η c = 1.10 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 24.17 σ o (MPa) = 0.834
γ zj = 1.00 η p = 1.00

震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 67.86
Rv (KN) = 98.05 Rv/V = 4.06
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 98.05 Rv/V = 4.06
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.28 φ = 0.93
β = 8.00 H0 (mm) = 1680.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 1200.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.84
s (mm) = 3000.00 N (KN) = 361.83
配筋率 ρ (%) = 0.24
Rn (kN) = 819.80 Rn/N = 2.27
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 1.75
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2880
原墙段抗震能力指数 β 0 = 2.366
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 2.366
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 106.717
本墙体加固后抗剪承载力 = 98.054

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是			
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm) = 240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00			
体系影响系数 = 1.00			
局部影响系数 = 1.00			
本墙段高宽比 = 0.41			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 1.2240			
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.171			
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.171			
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000			
本墙体加固前抗剪承载力 = 322.771			
本墙体加固后抗剪承载力 = 312.690			
-----高厚比计算结果-----			
墙段编号 3-1			
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 806776.17			
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 808276.17			
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00			
μ c = 1.00 S (mm) = 1500.00			
Ho (mm) = 900.00 h (mm) = 339.05			
β = 2.65 [β] = 24.00			
β <= [β] 高厚比验算通过。			
-----高厚比计算结果-----			
墙段编号 3-2			
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 808276.17			
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 808876.17			
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00			
μ c = 1.00 S (mm) = 600.00			
Ho (mm) = 360.00 h (mm) = 339.05			
β = 1.06 [β] = 24.00			
β <= [β] 高厚比验算通过。			
-----高厚比计算结果-----			
墙段编号 3-3			
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 808876.17			

X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1680.00	h	(mm) =	339.05
β	=	4.95	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					
-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		3-4			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	813076.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	1200.00
Ho	(mm) =	720.00	h	(mm) =	339.05
β	=	2.12	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					
-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		1-1			
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ 1	=	0.00	μ 2	=	0.00
μ c	=	0.00	S	(mm) =	0.00
Ho	(mm) =	0.00	h	(mm) =	0.00
β	=	0.00	[β]	=	0.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					
-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		3-6			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.87
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3600.00
Ho	(mm) =	1920.00	h	(mm) =	240.00
β	=	8.00	[β]	=	20.80
β <= [β] 高厚比验算通过。					
-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		3-7			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	818476.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3650.00
Ho	(mm) =	1940.00	h	(mm) =	240.00
β	=	8.08	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====				
BW=4		砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 40, 33, 15, 9				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) = 808876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	318 * 13750	A	(mm2) = 3987000
M	=	5.00	MU	= 0.00
DL	(KN) =	1750.00	LL	(KN) = 216.54
WW	(KN) =	1283.47	Ge	(KN) = 1858.27
WWADD (KN)	=	0.00		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00
-----抗震计算结果-----				
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) = 0.17
η c	=	1.00	ζ	= 0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) = 210.00
V	(KN) =	514.39	σ o	(MPa) = 0.466
K	(KN/m) =	1393268.95	V_Ratio	= 13.32%
产生最大剪力的地震力角度 90.00				
Rv	(KN) =	746.76	Rv/V	= 1.45
Rv >= V 抗震验算通过。				

SW=4-1		砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) = 808876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) = 813496.17
B*L	(mm) =	240 * 4870	A	(mm2) = 1168800
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	562.39	LL	(KN) = 113.38
WW	(KN) =	351.65	Ge	(KN) = 619.08
WWADD (KN)	=	0.00		
-----抗震计算结果-----				
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) = 142.51
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) = 0.173
η c	=	1.10	ζ	= 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) = 210.00
V	(KN) =	150.79	σ o	(MPa) = 0.530

γ zj	=	1.00	η p	= 1.00
震损系数	=	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	556.57		
Rv	(KN) =	254.34	Rv/V	= 1.69
Rv >= V 抗震验算通过。				
-----抗震鉴定结果-----				
Rv	(KN) =	254.34	Rv/V	= 1.69
抗震鉴定结果:通过				
-----受压计算结果-----				
f	(MPa) =	1.30	φ	= 0.92
β	=	8.00	H0	(mm) = 1680.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) = 678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) = 142.51
l	(mm) =	4870.00	bc	(mm) = 240.00
η	=	0.49		
s	(mm) =	3000.00	N	(KN) = 901.18
配筋率 ρ (%)	=	0.06		
Rn	(kN) =	1632.38	Rn/N	= 1.81
Rn >= N 受压验算通过。				

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	240.00		
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	0.43		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.1688		
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.537		
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.537		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
本墙体加固前抗剪承载力	=	263.690		

本墙体加固后抗剪承载力		=		254.344	

SW=4-2		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	814696.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	367 * 7680	A	(mm2) =	2818200
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	1187.61	LL	(KN) =	103.16
WW	(KN) =	931.82	Ge	(KN) =	1239.19
WWADD (KN)	=	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.163
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	363.59	σ o	(MPa) =	0.440
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	1342.00			
Rv	(KN) =	492.42	Rv/V	=	1.35
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	492.42	Rv/V	=	1.35
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.91
β	=	8.00	H0	(mm) =	1856.88
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As	(mm2) =	1357.20
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs	(KN) =	285.01
l	(mm) =	7680.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.43			
s	(mm) =	3442.20	N	(KN) =	1698.63
配筋率 ρ (%)	=	0.05			
Rn	(kN) =	3756.67	Rn/N	=	2.21
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	366.95	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.27	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8182	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.537	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.537	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	501.617	
本墙体加固后抗剪承载力	=	492.418	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	4-1		
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	811876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	3000.00
Ho (mm) =	1680.00	h (mm) =	240.00
β =	7.00	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			
-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	4-2		
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.84
μ c =	1.00	S (mm) =	3000.00
Ho (mm) =	1680.00	h (mm) =	252.70
β =	6.65	[β] =	20.16
β <= [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----	
墙段编号	4-3

X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	818476.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	3600.00
Ho (mm) =	1920.00	h (mm) =	366.95
β =	5.23	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	4-4		
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	818476.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	3650.00
Ho (mm) =	1940.00	h (mm) =	366.95
β =	5.29	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=5	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 42, 35, 10			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	324 * 14350	A (mm2) =	3770999
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	2254.70	LL (KN) =	392.62
WW (KN) =	1116.98	Ge (KN) =	2451.01
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.19
η c =	1.00	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	600.32	σ o (MPa) =	0.650
K (KN/m) =	1396726.61	V_Ratio =	15.54%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv (KN) =	872.55	Rv/V =	1.45
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=5-1	砌体墙

AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17
B*L (mm) =	240 * 4150	A (mm2) =	995999
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	590.00	LL (KN) =	102.62
WW (KN) =	218.21	Ge (KN) =	641.30
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	100800.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.185
η c =	1.10	ζ =	0.40
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	158.56	σ o (MPa) =	0.644
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	415.00		
Rv (KN) =	264.18	Rv/V =	1.67
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	264.18	Rv/V =	1.67
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	φ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	1810.91
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	158400.00	As (mm2) =	1357.20
fcAc (kN) =	1513.40	fyAs (KN) =	285.01
l (mm) =	4150.00	bc (mm) =	330.00
η =	0.57		
s (mm) =	3327.27	N (KN) =	920.92
配筋率 ρ (%) =	0.14		
Rn (kN) =	1948.68	Rn/N =	2.12
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.58	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.9960	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.184	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.184	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	271.952	
本墙体加固后抗剪承载力	=	264.184	

SW=5-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00		
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	814876.17		
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	822126.17		
B*L	(mm) =	370 * 7500	A	(mm2) =	2775000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	1664.71	LL	(KN) =	290.00		
WW	(KN) =	898.77	Ge	(KN) =	1809.71		
WWADD (KN)	=	0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.186
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	441.76	σ o (MPa) = 0.652
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K	(KN/m) =	1156.25	
Rv	(KN) =	608.36	Rv/V = 1.38
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	608.36	Rv/V = 1.38
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 2400.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As (mm2) = 1357.20
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs (KN) = 285.01
l	(mm) =	7500.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.43	
s	(mm) =	7250.00	N (KN) = 2599.12
配筋率 ρ (%)	=	0.05	
Rn	(kN) =	3709.26	Rn/N = 1.43
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.32	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.7750	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.184	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.184	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	616.502	
本墙体加固后抗剪承载力	=	608.363	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	5-1		
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2 (mm) = 811876.17

μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3600.00
Ho	(mm) =	1920.00	h	(mm) =	240.00
β	=	8.00	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	5-2				
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	300.00
Ho	(mm) =	180.00	h	(mm) =	240.00
β	=	0.75	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	5-3				
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	7250.00
Ho	(mm) =	2400.00	h	(mm) =	370.00
β	=	6.49	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
BW=6	砌体墙	小片墙数	1		
包含的节点墙有: 36, 17, 11, 63					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	819376.17
B*L	(mm) =	240 * 12500	A	(mm2) =	3000000
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	1132.38	LL	(KN) =	176.81
WW	(KN) =	607.08	Ge	(KN) =	1220.79
WWADD (KN)	=	0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00	

-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.16
η c	=	1.00	ζ = 0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	387.84	σ o (MPa) = 0.407

K	(KN/m) =	1197008.67	V_Ratio	=	10.04%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	529.78	Rv/V	=	1.37
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=6-1			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	819376.17
B*L	(mm) =	240 * 12500	A	(mm2) =	3000000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	1132.38	LL	(KN) =	176.81
WW	(KN) =	607.08	Ge	(KN) =	1220.79
WWADD (KN) =	0.00				

抗震计算结果					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.159
η c	=	1.00	ζ	=	0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	387.84	σ o	(MPa) =	0.407
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	1250.00			
Rv	(KN) =	529.78	Rv/V	=	1.37
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----							
Rv	(KN) =	529.78		Rv/V	=	1.37	
						抗震鉴定结果:通过	

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.90
β	=	8.88	H0	(mm) =	2130.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	309700.00	As	(mm2) =	2714.40
fcAc	(kN) =	2958.96	fyAs	(KN) =	651.46
l	(mm) =	4166.67	bc	(mm) =	272.50
η	=	0.53			
s	(mm) =	4125.00	N	(KN) =	1737.31

配筋率 ρ (%) =	0.09		
Rn	(kN) =	4898.14	Rn/N = 2.82
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.19	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	4.6250	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.612	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.612	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	777.932	
本墙体加固后抗剪承载力	=	529.778	

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	6-1				
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	4500.00
Ho	(mm) =	2280.00	h	(mm) =	240.00
β	=	9.50	[β]	=	24.00
					β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	6-2				
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1680.00	h	(mm) =	240.00
β	=	7.00	[β]	=	24.00

β <= [β] 高厚比验算通过。					
-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	6-3				
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	819376.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	4500.00
Ho	(mm) =	2280.00	h	(mm) =	240.00
β	=	9.50	[β]	=	24.00
					β <= [β] 高厚比验算通过。

=====										
BW=7			砌体墙		小片墙数			2		
包含的节点墙有: 12										
AxisNo		=		未编号		Ang(角度)		= 0.00		
纵墙/横墙			纵墙			是否承重墙			是	
X1		(mm) =		990865.92		Y1		(mm) = 819376.17		
X2		(mm) =		993865.92		Y2		(mm) = 819376.17		
B*L		(mm) =		370 * 3370		A		(mm2) = 913900		
M		=		5.00		MU		= 0.00		
DL		(KN) =		277.21		LL		(KN) = 71.81		
WW		(KN) =		192.82		Ge		(KN) = 313.11		
WWADD (KN) =				0.00						
Ac		(mm2) =		0.00		fyAs		(KN) = 0.00		

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve (MPa) =	0.15	
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft (MPa) =	0.00		fy (MPa) =	0.00	
V (KN) =	115.14		σ o (MPa) =	0.343	
K (KN/m) =	349301.83		V_Ratio	=	2.98%
产生最大剪力的地震力角度					0.00
Rv (KN) =	153.47		Rv/V	=	1.33
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=7-1										砌体墙			
AxisNo		=		未编号		Ang(角度)		=		0.00			
纵墙/横墙				纵墙				是否承重墙				是	
X1		(mm) =		990865.92		Y1		(mm) =		819376.17			
X2		(mm) =		991915.92		Y2		(mm) =		819376.17			
B*L		(mm) =		370 * 1170		A		(mm2) =		432900			
M		=		5.00		MU		=		7.50			

DL (KN) = 139.67 LL (KN) = 35.90
WW (KN) = 96.41 Ge (KN) = 157.62
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.154
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 54.54 σ o (MPa) = 0.364
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 721.50
Rv (KN) = 73.98 Rv/V = 1.36
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 73.98 Rv/V = 1.36
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.92
β = 8.00 H0 (mm) = 1680.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 452.40
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 122.15
l (mm) = 1170.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.85
s (mm) = 3000.00 N (KN) = 235.42
配筋率 ρ (%) = 0.10
Rn (kN) = 977.46 Rn/N = 4.15
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.51
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.4810
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.696
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.696
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 78.984
本墙体加固后抗剪承载力 = 73.977

SW=7-2 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 992815.92 Y1 (mm) = 819376.17
X2 (mm) = 993865.92 Y2 (mm) = 819376.17
B*L (mm) = 370 * 1300 A (mm2) = 481000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 137.54 LL (KN) = 35.90
WW (KN) = 96.41 Ge (KN) = 155.49
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.149
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 60.60 σ o (MPa) = 0.323
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 801.67
Rv (KN) = 79.49 Rv/V = 1.31
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 79.49 Rv/V = 1.31
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.92

β = 8.00 H0 (mm) = 1680.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 452.40
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 122.15
l (mm) = 1300.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.80
s (mm) = 3000.00 N (KN) = 232.66
配筋率 ρ (%) = 0.09
Rn (kN) = 1001.29 Rn/N = 4.30
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.46
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.4810
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.696
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.696
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 78.781
本墙体加固后抗剪承载力 = 79.492

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 7-1
X1 (mm) = 990865.92 Y1 (mm) = 819376.17
X2 (mm) = 993865.92 Y2 (mm) = 819376.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.88
μ c = 1.00 S (mm) = 3000.00
Ho (mm) = 1680.00 h (mm) = 370.00
β = 4.54 [β] = 21.12
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.47	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2040	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.961	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.961	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	33.862	
本墙体加固后抗剪承载力	=	33.958	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	8-1		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	818476.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	818476.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.80
μ c =	1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	240.00
β =	6.00	[β] =	19.20
		β <= [β]	高厚比验算通过。

=====			
BW=9	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 18, 65			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	240 * 3240	A (mm2) =	561600
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	345.30	LL (KN) =	85.41
WW (KN) =	102.80	Ge (KN) =	388.00
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.19
η c =	1.10	ζ =	0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	75.72	σ o (MPa) =	0.691
K (KN/m) =	132244.42	V_Ratio =	1.96%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	158.15	Rv/V =	2.09
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=9-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	991365.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	240 * 620	A (mm2) =	148800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	61.83	LL (KN) =	17.56
WW (KN) =	28.46	Ge (KN) =	70.61
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.149
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	7.62	σ o (MPa) =	0.475
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	14.69		
Rv (KN) =	24.69	Rv/V =	3.24
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	24.69	Rv/V =	3.24
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.10	φ =	0.96
β =	8.00	H0 (mm) =	1680.00

fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	620.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	3000.00	N (KN) =	106.71
配筋率 ρ (%) =	0.46		
Rn (kN) =	758.12	Rn/N =	7.10
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.39	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1800	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	3.577	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	3.577	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	26.611	
本墙体加固后抗剪承载力	=	24.694	

SW=9-2	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992265.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	240 * 1720	A (mm2) =	412800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	283.47	LL (KN) =	67.85
WW (KN) =	74.33	Ge (KN) =	317.39
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.197
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	68.11	σ o (MPa) =	0.769
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	131.32		
Rv (KN) =	133.46	Rv/V =	1.96
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	133.46	Rv/V =	1.96
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.94
β =	8.00	H0 (mm) =	1680.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	115200.00	As (mm2) =	1357.20
fcAc (kN) =	1100.65	fyAs (KN) =	285.01
l (mm) =	1720.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.70		
s (mm) =	3000.00	N (KN) =	470.29
配筋率 ρ (%) =	0.33		
Rn (kN) =	1278.77	Rn/N =	2.72
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.22	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440	

原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.415
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.415
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	148.347
本墙体加固后抗剪承载力	=	133.459

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	9-1		
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.88
μ c =	1.24	S (mm) =	3000.00
Ho (mm) =	1680.00	h (mm) =	240.00
β =	7.00	[β] =	26.19
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====			
BW=10	砌体墙	小片墙数	4
包含的节点墙有: 19, 20, 72, 21, 22, 23, 24, 25, 26			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1021395.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	349 * 24480	A (mm2) =	7292700
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	4482.20	LL (KN) =	1037.51
WW (KN) =	2380.85	Ge (KN) =	5000.95
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.19
η c =	1.00	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00
V (KN) =	1132.83	σ o (MPa) =	0.686
K (KN/m) =	2408527.01	V_Ratio =	29.33%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	1655.23	Rv/V =	1.46
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=10-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	997665.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	370 * 750	A (mm2) =	277500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	192.89	LL (KN) =	32.65
WW (KN) =	95.04	Ge (KN) =	209.21
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.193
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	12.59	σ o (MPa) =	0.754
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	36.57		
Rv (KN) =	59.46	Rv/V =	4.72
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	59.46	Rv/V =	4.72
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.27	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	1640.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	750.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	2900.00	N (KN) =	299.73
配筋率 ρ (%) =	0.24		
Rn (kN) =	908.21	Rn/N =	3.03
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
-----------------------	--	--	--

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.80	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2775	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	4.607	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	4.607	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	59.636	
本墙体加固后抗剪承载力	=	59.462	

SW=10-2	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	998865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	1012765.92	Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm)	=	370 * 13900	A (mm2) = 5143000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	3392.47	LL (KN) = 925.41
WW (KN)	=	1658.42	Ge (KN) = 3855.17
WWADD (KN)	=	0.00	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.195
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 270.00
V (KN)	=	842.96	σ o (MPa) = 0.750
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	2449.05	

Rv (KN)	=	1115.56	Rv/V = 1.32
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	1115.56	Rv/V = 1.32
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 1633.53
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 452.40
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 122.15
l (mm)	=	13900.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.37	
s (mm)	=	2883.82	N (KN) = 5798.33
配筋率 ρ (%)	=	0.01	
Rn (kN)	=	6239.09	Rn/N = 1.08
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.15	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	5.1430	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.275	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.275	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	1109.881	
本墙体加固后抗剪承载力	=	1115.559	

SW=10-3	砌体墙		

AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1013965.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	1015065.92	Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm)	=	299 * 1100	A (mm2) = 329000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	266.95	LL (KN) = 41.93
WW (KN)	=	136.26	Ge (KN) = 287.92
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.207
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	24.35	σ o (MPa) = 0.875
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	70.73	
Rv (KN)	=	116.55	Rv/V = 4.79
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	116.55	Rv/V = 4.79
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.93
β	=	8.00	H0 (mm) = 1549.43
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l (mm)	=	1100.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.89	
s (mm)	=	2673.58	N (KN) = 409.93
配筋率 ρ (%)	=	0.21	
Rn (kN)	=	902.71	Rn/N = 2.20
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

本墙段未加固		
加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	299.09
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.91
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3290
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.824
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.824
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	127.153
本墙体加固后抗剪承载力	=	116.547

SW=10-4			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1016265.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1021395.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	301 * 5130	A	(mm2) =	1543200
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	629.89	LL	(KN) =	37.52
WW	(KN) =	491.14	Ge	(KN) =	648.65
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	115200.00	fyAs	(KN) =	264.65
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.161
η c	=	1.10	ζ	=	0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	252.94	σ o	(MPa) =	0.420
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	734.86			
Rv	(KN) =	363.67	Rv/V	=	1.44
			Rv >= V	抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	363.67	Rv/V	=	1.44
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	1390.21
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	172800.00	As	(mm2) =	1583.40
fcAc	(kN) =	1650.98	fyAs	(KN) =	386.80
l	(mm) =	2565.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.60			
s	(mm) =	2317.01	N	(KN) =	875.13
配筋率 ρ (%) =		0.10			
Rn	(kN) =	2763.56	Rn/N	=	3.16
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	300.82	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.41	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.5432	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.275	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.275	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	371.944	
本墙体加固后抗剪承载力	=	363.666	

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		10-1			
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1000065.92	Y2	(mm) =	814876.17

μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.83
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2900.00
Ho	(mm) =	1640.00	h	(mm) =	370.00
β	=	4.43	[β]	=	20.03
			β <= [β] 高厚比验算通过。		

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		10-2			
X1	(mm) =	1000065.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1002915.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2850.00
Ho	(mm) =	1620.00	h	(mm) =	370.00
β	=	4.38	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

高厚比计算结果					
墙段编号		10-3			
X1	(mm) =	1002915.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1005765.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2850.00
Ho	(mm) =	1620.00	h	(mm) =	370.00
β	=	4.38	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

高厚比计算结果					
墙段编号		10-4			
X1	(mm) =	1005765.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1008715.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2950.00
Ho	(mm) =	1660.00	h	(mm) =	370.00
β	=	4.49	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

高厚比计算结果					
墙段编号		10-5			
X1	(mm) =	1008715.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1011565.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2850.00
Ho	(mm) =	1620.00	h	(mm) =	370.00
β	=	4.38	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----		
-------------------	--	--

墙段编号	10-6		
X1 (mm) =	1011565.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.83
μ c =	1.00	S (mm) =	2900.00
Ho (mm) =	1640.00	h (mm) =	349.14
β =	4.70	[β] =	20.03
β <= [β] 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	10-7		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.80
μ c =	1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	299.95
β =	4.80	[β] =	19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	10-8		
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	300.82
β =	4.79	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	10-9		
X1 (mm) =	1019265.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1021395.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2130.00
Ho (mm) =	1278.00	h (mm) =	300.82
β =	4.25	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=11	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 27			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	-135.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17

B*L (mm) =	240 * 1414	A (mm2) =	339292
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	160.80	LL (KN) =	23.50
WW (KN) =	91.81	Ge (KN) =	172.55
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.17
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	27.14	σ o (MPa) =	0.509
K (KN/m) =	57682.79	V_Ratio =	0.70%
产生最大剪力的地震力角度 45.00			
Rv (KN) =	57.85	Rv/V =	2.13
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=11-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	-135.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17
B*L (mm) =	240 * 1414	A (mm2) =	339292
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	160.80	LL (KN) =	23.50
WW (KN) =	91.81	Ge (KN) =	172.55
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.171
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	27.14	σ o (MPa) =	0.509
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	72.10		
Rv (KN) =	57.85	Rv/V =	2.13
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	57.85	Rv/V =	2.13
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	φ =	0.98
β =	3.53	H0 (mm) =	848.23
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	1413.72	N (KN) =	244.29
Rn (kN) =	432.41	Rn/N =	1.77
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.70	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3393	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.350	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.350	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	56.714	
本墙体加固后抗剪承载力	=	57.850	

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	11-1		
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1413.72

Ho	(mm) =	848.23	h	(mm) =	240.00
β	=	3.53	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====

BW=12	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 28, 68			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	1005765.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1005765.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	240 * 14350	A (mm2) = 3012000
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(KN) =	928.66	LL (KN) = 266.00
WW	(KN) =	384.98	Ge (KN) = 1061.66
WWADD (KN)	=	0.00	
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.15
η c	=	1.00	ζ = 0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 270.00
V	(KN) =	354.59	σ o (MPa) = 0.352
K	(KN/m) =	1138635.70	V_Ratio = 9.18%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv	(KN) =	600.44	Rv/V = 1.69
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=12-1

砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1005765.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1005765.92	Y2	(mm) =	813076.17
B*L	(mm) =	240 * 5050	A	(mm2) =	1212000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	617.07	LL	(KN) =	104.77
WW	(KN) =	296.14	Ge	(KN) =	669.46
WWADD (KN)	=	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	122.15
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.175

η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	142.68	σ o (MPa) =	0.552	
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	505.00			
Rv	(KN) =	293.37	Rv/V	=	2.06
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	293.37	Rv/V	=	2.06
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.91
β	=	8.64	H0	(mm) =	2072.73
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As	(mm2) =	1131.00
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs	(KN) =	264.65
l	(mm) =	5050.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.49			
s	(mm) =	3981.82	N	(KN) =	959.35
配筋率 ρ (%)	=	0.09			
Rn	(kN) =	1894.69	Rn/N	=	1.97
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是

墙段加固信息:	
本墙段未加固	
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.48
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 1.2120
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.616
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.616

墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
本墙体加固前抗剪承载力	= 292.988
本墙体加固后抗剪承载力	= 293.368

SW=12-2

		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	1005765.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	1005765.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	240 * 7500	A (mm2) = 1800000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN) =	311.59	LL (KN) = 161.23
WW	(KN) =	88.83	Ge (KN) = 392.20
WWADD	(KN) =	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs (KN) = 122.15
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.135
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 270.00
V	(KN) =	211.91	σ o (MPa) = 0.218
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	750.00	
Rv	(KN) =	307.07	Rv/V = 1.45
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	307.07	Rv/V = 1.45
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.88
β	=	10.00	H0 (mm) = 2400.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As (mm2) = 1131.00
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs (KN) = 264.65
l	(mm) =	7500.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.43	
s	(mm) =	7250.00	N (KN) = 646.91

配筋率 ρ (%) =	0.06		
Rn (kN) =	2444.47	Rn/N =	3.78
		Rn >= N 受压验算通过。	
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.32	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.8000	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.616	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.616	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	311.603	
本墙体加固后抗剪承载力	=	307.071	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	12-1		
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	4800.00
Ho (mm) =	2400.00	h (mm) =	240.00
β =	10.00	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	1-1		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	0.00	μ 2 =	0.00
μ c =	0.00	S (mm) =	0.00
Ho (mm) =	0.00	h (mm) =	0.00
β =	0.00	[β] =	0.00

β <= [β] 高厚比验算通过。			
-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	12-3		
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	7250.00
Ho (mm) =	2400.00	h (mm) =	240.00
β =	10.00	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	
=====			
BW=13	砌体墙	小片墙数	3
包含的节点墙有: 56, 29, 31			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 16650	A (mm2) =	3204000
M =	5.00	MU =	0.00
DL (kN) =	1743.74	LL (kN) =	286.89
WW (kN) =	883.23	Ge (kN) =	1887.18
WWADD (kN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.18
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00
V (kN) =	459.42	σ o (MPa) =	0.589
K (kN/m) =	1052251.20	V_Ratio =	11.90%
产生最大剪力的地震力角度			
			0.00
Rv (kN) =	602.31	Rv/V =	1.31
		Rv >= V 抗震验算通过。	

SW=13-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	999265.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	1006365.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 7100	A (mm2) =	1704000
M =	5.00	MU =	7.50

DL (kN) =	971.92	LL (kN) =	161.28
WW (kN) =	483.35	Ge (kN) =	1052.56
WWADD (kN) =	0.00		
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (kN) =	122.15
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.182
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00
V (kN) =	255.23	σ o (MPa) =	0.618
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	811.43		
Rv (kN) =	341.31	Rv/V =	1.34
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN) =	341.31	Rv/V =	1.34
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	Φ =	0.87
β =	10.00	H0 (mm) =	2400.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	122.15
l (mm) =	7100.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.44		
s (mm) =	6382.24	N (kN) =	1505.42
配筋率 ρ (%) =	0.03		
Rn (kN) =	2127.03	Rn/N =	1.41
		Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	

局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.30
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.7040
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.440
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.440
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	339.077
本墙体加固后抗剪承载力	=	341.313

SW=13-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm)=	1007265.92	Y1	(mm)=	813076.17		
X2	(mm)=	1012665.92	Y2	(mm)=	813076.17		
B*L	(mm)=	240 * 5400	A	(mm2)=	1296000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN)=	641.63	LL	(KN)=	103.44		
WW	(KN)=	338.04	Ge	(KN)=	693.35		
WWADD (KN)=		0.00					

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.173
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	194.12	σ o (MPa) =	0.535
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	617.14		
Rv (KN) =	224.71	Rv/V =	1.16
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	224.71	Rv/V	=	1.16
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.87

β	=	9.95	H0	(mm)=	2387.59
fc	(MPa)=	0.00	fy	(MPa)=	0.00
Ac	(mm2)=	0.00	As	(mm2)=	0.00
fcAc	(kN)=	0.00	fyAs	(KN)=	0.00
l	(mm)=	0.00	bc	(mm)=	0.00
η	=	0.00			
s	(mm)=	4768.97	N	(KN)=	989.28
Rn	(kN)=	1465.12	Rn/N	=	1.48
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.39	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2960	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.440	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.440	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	219.787	
本墙体加固后抗剪承载力	=	224.706	

SW=13-3				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm)=	1013865.92	Y1	(mm)=	813076.17		
X2	(mm)=	1014465.92	Y2	(mm)=	813076.17		
B*L	(mm)=	240 * 850	A	(mm2)=	204000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN)=	130.19	LL	(KN)=	22.16		
WW	(KN)=	61.84	Ge	(KN)=	141.27		
WWADD (KN)=		0.00					

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.178
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	10.07	σ o (MPa) =	0.692
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	32.01		
Rv (KN) =	36.29	Rv/V =	3.60
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	36.29	Rv/V	=	3.60
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.17	φ	=	0.87
β	=	10.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	5700.00	N	(KN) =	202.49
Rn	(kN) =	208.20	Rn/N	=	1.03
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.47	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2040	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	4.369	

墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	4.369
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	35.415
本墙体加固后抗剪承载力	=	36.291

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	13-1		
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.94
μ_c	= 1.00	S (mm) =	7700.00
Ho (mm) =	2400.00	h (mm) =	240.00
β	= 10.00	[β]	= 22.50
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	13-2		
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	1008765.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.88
μ_c	= 1.00	S (mm) =	3000.00
Ho (mm) =	1680.00	h (mm) =	240.00
β	= 7.00	[β]	= 21.12
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	13-3		
X1 (mm) =	1008765.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.92
μ_c	= 1.00	S (mm) =	5700.00
Ho (mm) =	2400.00	h (mm) =	240.00
β	= 10.00	[β]	= 21.98
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=14	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 30			
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1008765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1008765.92	Y2 (mm) =	813076.17

B*L (mm) =	240 * 5170	A (mm2) =	1240800
M	= 5.00	MU	= 0.00
DL (KN) =	573.40	LL (KN) =	87.72
WW (KN) =	315.95	Ge (KN) =	617.26
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γRe	= 1.00	fve (MPa) =	0.17
η_c	= 1.00	ζ	= 0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	162.14	σ_o (MPa) =	0.497
K (KN/m) =	413599.87	V_Ratio	= 4.20%
产生最大剪力的地震力角度			

Rv (KN) =	210.04	Rv/V	= 1.30
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=14-1	砌体墙		
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1008765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1008765.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 5170	A (mm2) =	1240800
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN) =	573.40	LL (KN) =	87.72
WW (KN) =	315.95	Ge (KN) =	617.26
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γRe	= 1.00	fve (MPa) =	0.169
η_c	= 1.00	ζ	= 0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	162.14	σ_o (MPa) =	0.497
γzj	= 1.00	η_p	= 1.00

震损系数	= 1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00

K (KN/m) =	517.00		
Rv (KN) =	210.04	Rv/V	= 1.30

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	210.04	Rv/V	= 1.30
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	ϕ	= 0.87
β	= 10.00	H0 (mm) =	2400.00
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η	= 0.00		
s (mm) =	4800.00	N (KN) =	876.99
Rn (kN) =	1400.83	Rn/N	= 1.60
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm)	=	240.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.46
原墙段 1/2 层高度的净截面面积	=	1.2408
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.481
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.481
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	205.770
本墙体加固后抗剪承载力	=	210.040

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	14-1		
X1 (mm) =	1008765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1008765.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 1.00
μ_c	= 1.00	S (mm) =	4800.00

Ho	(mm) =	2400.00	h	(mm) =	240.00
β	=	10.00	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
BW=15		砌体墙	小片墙数	1	
包含的节点墙有: 34					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	809776.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	370 * 5350	A	(mm2) =	1979500
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	663.85	LL	(KN) =	51.20
WW	(KN) =	558.14	Ge	(KN) =	689.45
WWADD	(KN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.15
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	222.13	σ o	(MPa) =	0.348
K	(KN/m) =	693492.29	V_Ratio	=	5.75%
产生最大剪力的地震力角度 90.00					
Rv	(KN) =	300.60	Rv/V	=	1.35
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=15-1						砌体墙	
AxisNo	=	未编号		Ang(角度)	=	90.00	
纵墙/横墙		横墙		是否承重墙		是	
X1	(mm) =	1019265.92		Y1	(mm) =	809776.17	
X2	(mm) =	1019265.92		Y2	(mm) =	814876.17	
B*L	(mm) =	370 *	5350	A	(mm2) =	1979500	
M	=	5.00		MU	=	7.50	
DL	(KN) =	663.85		LL	(KN) =	51.20	
WW	(KN) =	558.14		Ge	(KN) =	689.45	
WWADD (KN)	=	0.00					
-----抗震计算结果-----							
Ac	(mm2) =	0.00		fyAs	(KN) =	0.00	
γ Re	=	1.00		fve	(MPa) =	0.152	

η_c	=	1.00	ζ	=	0.50
f_t (MPa)	=	0.00	f_y (MPa)	=	0.00
V (KN)	=	222.13	σ_o (MPa)	=	0.348
γ_{zj}	=	1.00	η_p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00
K (KN/m)	=	824.79			
R_v (KN)	=	300.60	R_v/V	=	1.35
$R_v \geq V$ 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	300.60	Rv/V	=	1.35
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.91
β	=	8.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	452.40
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	122.15
l	(mm) =	5350.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.48			
s	(mm) =	5100.00	N	(KN) =	939.81
配筋率 ρ (%) = 0.02					
Rn	(kN) =	2569.10	Rn/N	=	2.73
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.45			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.9795			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.668			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.668			

墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	300.492
本墙体加固后抗剪承载力	=	300.605

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	15-1				
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	809776.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	5100.00
Ho	(mm) =	2400.00	h	(mm) =	370.00
β	=	6.49	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
BW=16		砌体墙	小片墙数	3	
包含的节点墙有: 37, 69					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 6540	A	(mm2) =	1089600
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	514.73	LL	(KN) =	91.89
WW	(KN) =	120.23	Ge	(KN) =	560.67
WWADD (KN)	=	0.00			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.17
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	123.42	σ o	(MPa) =	0.515
K	(KN/m) =	253936.98	V_Ratio	=	3.20%
产生最大剪力的地震力角度 0.00					
Rv	(KN) =	244.66	Rv/V	=	1.98
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=16-1	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是

X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	991365.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 620	A	(mm2) =	148800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	86.87	LL	(KN) =	13.53
WW	(KN) =	41.09	Ge	(KN) =	93.64
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.165
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	4.59	σ o	(MPa) =	0.629
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	14.69			
Rv	(KN) =	27.28	Rv/V	=	5.94
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	27.28	Rv/V	=	5.94
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.10	Φ	=	0.96
β	=	8.00	H0	(mm) =	1260.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	620.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	2100.00	N	(KN) =	133.23
配筋率 ρ (%) =	0.46				
Rn	(kN) =	758.12	Rn/N	=	5.69
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				

原墙体厚度(mm)	=	240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	3.39
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1800
原墙段抗震能力指数 β 0	=	5.671
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	5.671
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	28.815
本墙体加固后抗剪承载力	=	27.285

SW=16-2			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	992365.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 1500	A	(mm2) =	360000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	246.71	LL	(KN) =	45.15
WW	(KN) =	53.07	Ge	(KN) =	269.28
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.195
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	32.40	σ o	(MPa) =	0.748
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	103.69			
Rv	(KN) =	120.00	Rv/V	=	3.70
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	120.00	Rv/V	=	3.70

抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	1880.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1500.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.74			
s	(mm) =	3500.00	N	(KN) =	388.44
配筋率 ρ (%) =	0.19				
Rn	(kN) =	843.97	Rn/N	=	2.17
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	0.00		
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	1.40		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000		
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.000		
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.000		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
本墙体加固后抗剪承载力	=	120.004		

SW=16-3			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	994865.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 2420	A	(mm2) =	580800

M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 181.15 LL (KN) = 33.21
WW (KN) = 26.06 Ge (KN) = 197.75
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.151
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 86.43 σ o (MPa) = 0.340
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 276.57
Rv (KN) = 97.37 Rv/V = 1.13
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 97.37 Rv/V = 1.13
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.90
β = 9.00 H0 (mm) = 2160.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 100800.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 963.07 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 2420.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.61
s (mm) = 4200.00 N (KN) = 285.30
配筋率 ρ (%) = 0.12
Rn (kN) = 1176.79 Rn/N = 4.12
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00

体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.87
原墙段 1/2 层高处的净截面积 = 0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.000
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.000
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固后抗剪承载力 = 97.375

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 16-1
X1 (mm) = 990865.92 Y1 (mm) = 811876.17
X2 (mm) = 992965.92 Y2 (mm) = 811876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.81
μ c = 1.00 S (mm) = 2100.00
Ho (mm) = 1260.00 h (mm) = 240.00
β = 5.25 [β] = 19.43
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 16-2
X1 (mm) = 992965.92 Y1 (mm) = 811876.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 811876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.90
μ c = 1.00 S (mm) = 4200.00
Ho (mm) = 2160.00 h (mm) = 240.00
β = 9.00 [β] = 21.71
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=17 砌体墙 小片墙数 2
包含的节点墙有: 39
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 811876.17
X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 811876.17
B*L (mm) = 240 * 2770 A (mm2) = 376800
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 194.57 LL (KN) = 44.92
WW (KN) = 103.78 Ge (KN) = 229.29
WWADD (KN) = 12.26

Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
-----抗震计算结果-----
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.18
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 36.68 σ o (MPa) = 0.609
K (KN/m) = 41937.86 V_Ratio = 0.95%
产生最大剪力的地震力角度 0.00
Rv (KN) = 316.54 Rv/V = 8.63
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=17-1 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 811876.17
X2 (mm) = 1015065.92 Y2 (mm) = 811876.17
B*L (mm) = 240 * 850 A (mm2) = 204000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 94.75 LL (KN) = 21.85
WW (KN) = 50.48 Ge (KN) = 112.08
WWADD (KN) = 6.40

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.164
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 21.96 σ o (MPa) = 0.549
γ zj = 1.00 η p = 2.50
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 32.01
Rv (KN) = 175.88 Rv/V = 8.01
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 175.88 Rv/V = 8.01
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.17 φ = 0.95

β	=	8.00	H_0 (mm) =	1440.00
f_c (MPa) =	9.55	f_y (MPa) =	210.00	
A_c (mm2) =	57600.00	A_s (mm2) =	678.60	
$f_c A_c$ (kN) =	550.33	$f_y A_s$ (kN) =	142.51	
l (mm) =	850.00	b_c (mm) =	240.00	
η	=	1.00		
s (mm) =	2400.00	N (kN) =	164.28	
加 f_c (MPa) =	14.33	加 f_y (MPa) =	360.00	
加 A_c (mm2) =	59500.00	加 A_s (mm2) =	452.40	
α_c	=	0.80	α_s	= 0.85
配筋率 ρ (%) =	0.43			
R_n (kN) =	1605.93	R_n/N	=	9.78
		$R_n \geq N$ 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.47	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2040	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.014	
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	5.034	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	117.957	

本墙体加固前抗剪承载力	=	36.245
本墙体加固后抗剪承载力	=	175.878

SW=17-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1016265.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 720	A (mm2) =	172800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (kN) =	99.82	LL (kN) =	23.07
WW (kN) =	53.30	Ge (kN) =	117.21
WWADD (kN) =	5.86		

-----抗震计算结果-----			
A_c (mm2) =	0.00	$f_y A_s$ (kN) =	0.00
γRe	=	0.90	f_{ve} (MPa) = 0.173
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
f_t (MPa) =	0.00	f_y (MPa) =	0.00
V (kN) =	14.72	σ_o (MPa) =	0.678
γz_j	=	1.00	η_p = 2.50
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	21.45		
R_v (kN) =	140.66	R_v/V	= 9.56
		$R_v \geq V$ 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----			
R_v (kN) =	140.66	R_v/V	= 9.56
	抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.13	ϕ	= 0.96
β	=	8.00	H_0 (mm) = 1440.00
f_c (MPa) =	9.55	f_y (MPa) =	210.00
A_c (mm2) =	57600.00	A_s (mm2) =	678.60
$f_c A_c$ (kN) =	550.33	$f_y A_s$ (kN) =	142.51
l (mm) =	720.00	b_c (mm) =	240.00
η	=	1.00	
s (mm) =	2400.00	N (kN) =	171.98
加 f_c (MPa) =	14.33	加 f_y (MPa) =	360.00
加 A_c (mm2) =	50400.00	加 A_s (mm2) =	339.30

α_c	=	0.80	α_s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.46				
R_n (kN) =	1438.23	R_n/N	=	8.36	
		$R_n \geq N$ 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		

加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	240.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.92
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1728
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.545
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	6.363
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	91.381
本墙体加固前抗剪承载力	=	32.421
本墙体加固后抗剪承载力	=	140.661

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号		17-1	
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	811876.17
μ_1	=	1.00	μ_2 = 0.80
μ_c	=	1.00	S (mm) = 2400.00

Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	310.00
β	=	4.65	[β]	=	19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====

BW=18	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 41			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	992965.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2 (mm) = 811876.17
B*L	(mm) =	240 * 3970	A (mm2) = 952800
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(KN) =	258.75	LL (KN) = 40.65
WW	(KN) =	95.87	Ge (KN) = 279.07
WWADD (KN) =	0.00		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.14
η c	=	1.00	ζ = 0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	103.86	σ o (MPa) = 0.293
K	(KN/m) =	359390.97	V_Ratio = 2.69%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv	(KN) =	138.02	Rv/V = 1.33
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=18-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	992965.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2 (mm) = 811876.17
B*L	(mm) =	240 * 3970	A (mm2) = 952800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN) =	258.75	LL (KN) = 40.65
WW	(KN) =	95.87	Ge (KN) = 279.07
WWADD	(KN) =	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.145

η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	103.86	σ o	(MPa) =	0.293
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	397.00			
Rv	(KN) =	138.02	Rv/V	=	1.33
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	138.02	Rv/V	=	1.33
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	1920.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	3970.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.52			
s	(mm) =	3600.00	N	(KN) =	397.34
配筋率 ρ (%) =	0.07				
Rn	(kN) =	1397.17	Rn/N	=	3.52
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是

墙段加固信息:	
本墙段未加固	
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.60
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.9528
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.558
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.558

墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	146.740
本墙体加固后抗剪承载力	=	138.020

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	18-1		
X1	(mm) = 992965.92	Y1	(mm) = 808276.17
X2	(mm) = 992965.92	Y2	(mm) = 811876.17
μ 1	= 1.00	μ 2	= 1.00
μ c	= 1.00	S	(mm) = 3600.00
Ho	(mm) = 1920.00	h	(mm) = 240.00
β	= 8.00	[β]	= 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=19	砌体墙	小片墙数	3
包含的节点墙有: 44, 45, 62			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1	(mm) = 1014465.92	Y1	(mm) = 808876.17
X2	(mm) = 1018365.92	Y2	(mm) = 808876.17
B*L	(mm) = 370 * 4150	A	(mm2) = 869500
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) = 516.15	LL	(KN) = 46.25
WW	(KN) = 396.78	Ge	(KN) = 554.50
WWADD (KN) =	15.22		
Ac	(mm2) = 88800.00	fyAs	(KN) = 142505.99

-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.18
η c	=	1.10	ζ = 0.500
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	139.40	σ o (MPa) = 0.638
K	(KN/m) =	328982.77	V_Ratio = 3.61%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv	(KN) =	492.96	Rv/V = 3.54
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=19-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是

X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1015215.92	Y2	(mm) =	808876.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	172.44	LL	(KN) =	15.68
WW	(KN) =	142.02	Ge	(KN) =	187.79
WWADD (KN) =		7.51			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.170
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	63.63	σ o	(MPa) =	0.508
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	562.50			
Rv	(KN) =	208.05	Rv/V	=	3.27
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	208.05	Rv/V	=	3.27
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	1440.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1000.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.96			
s	(mm) =	2400.00	N	(KN) =	257.45
加 fc	(MPa) =	14.33	加 fy	(MPa) =	360.00
加 Ac	(mm2) =	70000.00	加 As	(mm2) =	452.40
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.26				
Rn	(kN) =	1883.79	Rn/N	=	7.32
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		

墙段加固信息:		
加固方式:	钢筋混凝土板墙	
加固面数:	单面	
面层材料强度等级:	C30	
面层厚度:	70mm	
竖向钢筋类别:	HRB400	
竖向钢筋直径:	12mm	
竖向钢筋间距:	200mm	
水平钢筋类别:	HPB300	
水平钢筋直径:	6mm	
水平钢筋间距:	200mm	

加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.60
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.169
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.921
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	123.253
本墙体加固前抗剪承载力	=	62.143
本墙体加固后抗剪承载力	=	208.048

SW=19-2			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1016115.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1017165.92	Y2	(mm) =	808876.17
B*L	(mm) =	370 * 1050	A	(mm2) =	388500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	242.01	LL	(KN) =	23.23
WW	(KN) =	202.22	Ge	(KN) =	261.34
WWADD (KN) =	7.72				

-----抗震计算结果-----	
------------------	--

Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.188
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	66.81	σ o	(MPa) =	0.673
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	590.62			
Rv	(KN) =	245.86	Rv/V	=	3.68
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	245.86	Rv/V	=	3.68
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	1232.31
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	2053.85	N	(KN) =	359.49
加 fc	(MPa) =	14.33	加 fy	(MPa) =	360.00
加 Ac	(mm2) =	73500.00	加 As	(mm2) =	565.50
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.12				
Rn	(kN) =	1401.92	Rn/N	=	3.90
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
加固方式:	钢筋混凝土板墙				
加固面数:	单面				
面层材料强度等级:	C30				
面层厚度:	70mm				
竖向钢筋类别:	HRB400				
竖向钢筋直径:	12mm				
竖向钢筋间距:	200mm				
水平钢筋类别:	HPB300				

水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	200mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.57
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.3885
原墙段抗震能力指数 β_0	= 1.169
墙加固基准增强系数 η_0	= 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η_p	= 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	= 2.921
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 147.005
本墙体加固前抗剪承载力	= 72.088
本墙体加固后抗剪承载力	= 245.863

SW=19-3				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1018065.92	Y1	(mm) =	808876.17		
X2	(mm) =	1018365.92	Y2	(mm) =	808876.17		
B*L	(mm) =	370 * 300	A	(mm2) =	111000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	101.70	LL	(KN) =	7.34		
WW	(KN) =	52.54	Ge	(KN) =	105.37		
WWADD (KN)	=	0.00					
-----抗震计算结果-----							
Ac	(mm2) =	27750.00	fyAs	(KN) =	142.51		
γ_{Re}	=	1.00	fve	(MPa) =	0.188		
η_c	=	1.10	ζ	=	0.50		
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00		
V	(KN) =	8.97	σ_o	(MPa) =	0.949		
γ_{zj}	=	1.00	η_p	=	1.00		
震损系数	=	1.00					
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00		
K	(KN/m) =	79.29					

Rv	(KN) =	39.05	Rv/V	=	4.35		
Rv >= V 抗震验算通过。							
-----抗震鉴定结果-----							
Rv	(KN) =	39.05	Rv/V	=	4.35		
抗震鉴定结果:通过							
-----受压计算结果-----							
f	(MPa) =	1.05	ϕ	=	0.97		
β	=	8.00	H0	(mm) =	900.00		
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00		
Ac	(mm2) =	88800.00	As	(mm2) =	678.60		
fcAc	(kN) =	848.42	fyAs	(KN) =	142.51		
l	(mm) =	300.00	bc	(mm) =	240.00		
η	=	1.00					
s	(mm) =	1500.00	N	(KN) =	143.22		
配筋率 ρ (%)	=	0.61					
Rn	(kN) =	985.02	Rn/N	=	6.88		
Rn >= N 受压验算通过。							

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.00	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1110	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.727	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.727	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	44.101	
本墙体加固后抗剪承载力	=	39.048	

-----高厚比计算结果-----	
墙段编号	19-1

X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	808876.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.85
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	440.00
β	=	3.27	[β]	=	20.40
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	19-2				
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1018365.92	Y2	(mm) =	808876.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.76
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	1500.00
Ho	(mm) =	900.00	h	(mm) =	420.00
β	=	2.14	[β]	=	18.24
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

BW=20				砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 46						
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	45.00	
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是	
X1	(mm) =	992065.92	Y1	(mm) =	807376.17	
X2	(mm) =	992965.92	Y2	(mm) =	808276.17	
B*L	(mm) =	370 * 1773	A	(mm2) =	655934	
M	=	5.00	MU	=	0.00	
DL	(KN) =	159.53	LL	(KN) =	8.49	
WW	(KN) =	125.34	Ge	(KN) =	163.77	
WWADD (KN)	=	0.00				
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00	

-----抗震计算结果-----					
γ_{Re}	=	1.00	fve	(MPa) =	0.14
η_c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	41.51	σ_o	(MPa) =	0.250
K	(KN/m) =	135726.41	V_Ratio	=	1.07%
β^{90° 最大剪力的地震力角度					45.00
Rv	(KN) =	91.27	Rv/V	=	2.20
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=20-1		砌体墙
---------	--	-----

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	992065.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1773	A	(mm2) =	655934
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	159.53	LL	(KN) =	8.49
WW	(KN) =	125.34	Ge	(KN) =	163.77
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.139
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	41.51	σ o	(MPa) =	0.250
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	169.66			
Rv	(KN) =	91.27	Rv/V	=	2.20
			Rv >= V 抗震验算通过。		

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	91.27	Rv/V	=	2.20
			抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	1.00
β	=	2.06	H0	(mm) =	763.68
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	1272.79	N	(KN) =	220.12
Rn	(kN) =	851.61	Rn/N	=	3.87
			Rn >= N 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					

加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	1.35			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6559			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.948			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.948			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	90.413			
本墙体加固后抗剪承载力	=	91.274			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		20-1			
X1	(mm) =	992065.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2	(mm) =	808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	1272.79
Ho	(mm) =	763.68	h	(mm) =	370.00
β	=	2.06	[β]	=	24.00
			β <= [β] 高厚比验算通过。		

=====					
BW=21		砌体墙	小片墙数		7
包含的节点墙有: 47, 60, 61, 48, 57, 58, 49, 50, 59					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	992965.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 22000	A	(mm2) =	6142000
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	2313.95	LL	(KN) =	230.58
WW	(KN) =	1410.73	Ge	(KN) =	2429.25
WWADD (KN) =		0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.16

η c	=	1.00	ζ	=	0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	747.54	σ o	(MPa) =	0.396
K	(KN/m) =	2055545.79	V_Ratio	=	19.36%
产生最大剪力的地震力角度					
					0.00
Rv	(KN) =	1141.15	Rv/V	=	1.53
			Rv >= V 抗震验算通过。		

SW=21-1 砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	992965.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	998165.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 5450	A	(mm2) =	2016500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	614.02	LL	(KN) =	59.09
WW	(KN) =	327.68	Ge	(KN) =	643.56
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	235200.00	fyAs	(KN) =	427.52
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.148
η c	=	1.10	ζ	=	0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	245.43	σ o	(MPa) =	0.319
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	3360.83			
Rv	(KN) =	428.23	Rv/V	=	1.74
			Rv >= V 抗震验算通过。		

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	428.23	Rv/V	=	1.74
			抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	235200.00	As	(mm2) =	2035.80
fcAc	(kN) =	2247.17	fyAs	(KN) =	427.52

l	(mm) =	2725.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.59			
s	(mm) =	7156.25	N	(KN) =	886.86
配筋率 ρ (%) =	0.10				
Rn	(kN) =	3575.45	Rn/N	=	4.03
			Rn >= N	受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	0.11		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.0165		
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.746		
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.746		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
本墙体加固前抗剪承载力	=	454.275		
本墙体加固后抗剪承载力	=	428.229		

SW=21-2	砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	999065.92	Y1	(mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1001040.92	Y2	(mm) = 808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1975	A	(mm2) = 730750
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	315.66	LL	(KN) = 35.59
WW	(KN) =	194.51	Ge	(KN) = 333.46
WWADD (KN) =	0.00			
-----抗震计算结果-----				
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00

γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.165
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	88.94	σ o	(MPa) =	0.456
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	1217.92			
Rv	(KN) =	120.32	Rv/V	=	1.35
			Rv >= V	抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----				
Rv	(KN) =	120.32	Rv/V	= 1.35
			抗震鉴定结果:通过	

-----受压计算结果-----				
f	(MPa) =	1.30	Φ	= 0.94
β	=	6.49	H0	(mm) = 2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) = 0.00
η	=	0.00		
s	(mm) =	8600.00	N	(KN) = 463.74
Rn	(kN) =	892.43	Rn/N	= 1.92
			Rn >= N	受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	0.30		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7307		
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.746		
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.746		

墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	118.558
本墙体加固后抗剪承载力	=	120.323

SW=21-3	砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1001940.92	Y1	(mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1003890.92	Y2	(mm) = 808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1950	A	(mm2) = 721500
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	314.39	LL	(KN) = 35.51
WW	(KN) =	193.44	Ge	(KN) = 332.14
WWADD (KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----				
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) = 0.165
η c	=	1.00	ζ	= 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) = 0.00
V	(KN) =	87.81	σ o	(MPa) = 0.460
γ zj	=	1.00	η p	= 1.00
震损系数	=	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	1202.50		
Rv	(KN) =	119.13	Rv/V	= 1.36
			Rv >= V	抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----				
Rv	(KN) =	119.13	Rv/V	= 1.36
			抗震鉴定结果:通过	

-----受压计算结果-----				
f	(MPa) =	1.30	Φ	= 0.94
β	=	6.49	H0	(mm) = 2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) = 0.00
η	=	0.00		
s	(mm) =	8600.00	N	(KN) = 461.96

Rn	(kN) =	881.13	Rn/N	=	1.91
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.31			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7215			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.746			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.746			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	117.371			
本墙体加固后抗剪承载力	=	119.131			

SW=21-4	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1004790.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1006815.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 2025	A	(mm2) =	749250
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	313.03	LL	(KN) =	27.70
WW	(KN) =	201.03	Ge	(KN) =	326.88
WWADD (KN) =	0.00				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.162
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	91.19	σ o	(MPa) =	0.436

γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	1248.75			
Rv	(KN) =	166.64	Rv/V	=	1.83
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	166.64	Rv/V	=	1.83
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	2025.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.65			
s	(mm) =	7151.72	N	(KN) =	448.49
配筋率 ρ (%) =	0.09				
Rn	(kN) =	1242.28	Rn/N	=	2.77
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.30			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7492			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.746			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.746			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	174.925			

本墙体加固后抗剪承载力 = 166.642					

SW=21-5	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1007715.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1009740.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 2025	A	(mm2) =	749250
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	287.70	LL	(KN) =	24.30
WW	(KN) =	199.37	Ge	(KN) =	299.85
WWADD (KN) =	0.00				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.158
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	91.19	σ o	(MPa) =	0.400
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	1248.75			
Rv	(KN) =	118.48	Rv/V	=	1.30
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	118.48	Rv/V	=	1.30
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.94
β	=	6.45	H0	(mm) =	2387.59
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	4768.97	N	(KN) =	410.46
Rn	(kN) =	915.58	Rn/N	=	2.23
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.30	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7492	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.746	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.746	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	117.234	
本墙体加固后抗剪承载力	=	118.485	

SW=21-6	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1010640.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm)	=	1012590.92	Y2 (mm) = 808276.17
B*L (mm)	=	370 * 1950	A (mm2) = 721500
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	318.82	LL (KN) = 33.11
WW (KN)	=	203.49	Ge (KN) = 335.37
WWADD (KN)	=	0.00	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.166
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	87.81	σ o (MPa) = 0.465
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00

K (KN/m)	=	1202.50	
Rv (KN)	=	119.50	Rv/V = 1.36
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	119.50	Rv/V = 1.36
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.94
β	=	6.49	H0 (mm) = 2400.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	5700.00	N (KN) = 464.12
Rn (kN)	=	881.13	Rn/N = 1.90
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.31	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.7215	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.746	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.746	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	117.837	
本墙体加固后抗剪承载力	=	119.497	

SW=21-7	砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1 (mm)	=	1013490.92	Y1 (mm)	=	808276.17
X2 (mm)	=	1014465.92	Y2 (mm)	=	808276.17
B*L (mm)	=	370 * 1225	A (mm2)	=	453250
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	150.34	LL (KN)	=	15.30
WW (KN)	=	91.20	Ge (KN)	=	157.99
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.152
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	55.16	σ o (MPa) = 0.349
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	755.42	
Rv (KN)	=	68.85	Rv/V = 1.25
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	68.85	Rv/V = 1.25
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 2400.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l (mm)	=	1225.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.83	
s (mm)	=	5700.00	N (KN) = 218.39
配筋率 ρ (%)	=	0.15	
Rn (kN)	=	1007.23	Rn/N = 4.61
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

本墙段未加固		
加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.49
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4533
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.746
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.746
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	67.999
本墙体加固后抗剪承载力	=	68.845

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	21-1		
X1 (mm) =	992965.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	808276.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	1.00
μ_c =	1.00	S (mm) =	4200.00
Ho (mm) =	2160.00	h (mm) =	370.00
β =	5.84	$[\beta]$ =	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	21-2		
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	808276.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.87
μ_c =	1.00	S (mm) =	8600.00
Ho (mm) =	2400.00	h (mm) =	370.00
β =	6.49	$[\beta]$ =	20.99
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	21-3		
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1008765.92	Y2 (mm) =	808276.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.88
μ_c =	1.00	S (mm) =	3000.00

Ho (mm) =	1680.00	h (mm) =	370.00
β =	4.54	$[\beta]$ =	21.12
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	21-4		
X1 (mm) =	1008765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	808276.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.87
μ_c =	1.00	S (mm) =	5700.00
Ho (mm) =	2400.00	h (mm) =	370.00
β =	6.49	$[\beta]$ =	20.97
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=22	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 52			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992065.92	Y2 (mm) =	807376.17
B*L (mm) =	370 * 1570	A (mm2) =	580900
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	165.01	LL (KN) =	7.08
WW (KN) =	110.82	Ge (KN) =	168.55
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.14
η_c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	47.22	σ_o (MPa) =	0.290
K (KN/m) =	121764.90	V_Ratio =	1.22%
产生最大剪力的地震力角度			0.00
Rv (KN) =	83.94	Rv/V =	1.78
$Rv \geq V$ 抗震验算通过。			

SW=22-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992065.92	Y2 (mm) =	807376.17

B*L (mm) =	370 * 1570	A (mm2) =	580900
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	165.01	LL (KN) =	7.08
WW (KN) =	110.82	Ge (KN) =	168.55
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.145
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	47.22	σ_o (MPa) =	0.290
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00

K (KN/m) =	136.06		
Rv (KN) =	83.94	Rv/V =	1.78
$Rv \geq V$ 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	83.94	Rv/V =	1.78
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	ϕ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	720.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	136900.00	As (mm2) =	904.80
fcAc (kN) =	1307.98	fyAs (KN) =	244.30
l (mm) =	1570.00	bc (mm) =	370.00
η =	0.95		
s (mm) =	1200.00	N (KN) =	225.13
配筋率 ρ (%) =	0.16		
Rn (kN) =	1894.19	Rn/N =	8.41
$Rn \geq N$ 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	

加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.53
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6290
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.860
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.860
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	84.693
本墙体加固后抗剪承载力	=	83.941

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		22-1	
X1	(mm) =	990865.92	Y1 (mm) = 807376.17
X2	(mm) =	992065.92	Y2 (mm) = 807376.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm) = 1200.00
Ho	(mm) =	720.00	h (mm) = 370.00
β	=	1.95	[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=23	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 55			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1018365.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	809776.17
B*L (mm) =	370 * 1414	A (mm2) =	523075
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	218.31	LL (KN) =	13.36
WW (KN) =	192.48	Ge (KN) =	224.99
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.16
η_c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	38.05	σ_o (MPa) =	0.430

K (KN/m) =	88927.74	V_Ratio =	0.99%
产生最大剪力的地震力角度 45.00			
Rv (KN) =	84.55	Rv/V =	2.22
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=23-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1018365.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	809776.17
B*L (mm) =	370 * 1414	A (mm2) =	523075
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	218.31	LL (KN) =	13.36
WW (KN) =	192.48	Ge (KN) =	224.99
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.162
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	38.05	σ_o (MPa) =	0.430
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	111.16		
Rv (KN) =	84.55	Rv/V =	2.22
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	84.55	Rv/V =	2.22
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	ϕ =	1.00
β =	2.29	H0 (mm) =	848.23
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	1413.72	N (KN) =	303.84

Rn (kN) =	679.12	Rn/N =	2.24
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.70	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.5231	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.499	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.499	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	84.536	
本墙体加固后抗剪承载力	=	84.553	

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号			23-1		
X1	(mm) =	1018365.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	809776.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	1515.82
Ho	(mm) =	909.49	h	(mm) =	370.00
β	=	2.46	[β]	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

=====

BW=24	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 66			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1000065.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1000065.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	240 * 7750	A (mm2) =	1572000
M =	5.00	MU =	0.00

DL	(KN) =	248.48	LL	(KN) =	136.64
WW	(KN) =	78.57	Ge	(KN) =	316.80
WWADD	(KN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.13
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	132.28	σ o	(MPa) =	0.202
K	(KN/m) =	489157.17	V_Ratio	=	3.43%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	205.55	Rv/V	=	1.55
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=24-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1000065.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1000065.92	Y2	(mm) =	815116.17
B*L	(mm) =	240 * 490	A	(mm2) =	117600
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	37.47	LL	(KN) =	20.55
WW	(KN) =	9.10	Ge	(KN) =	47.74
WWADD	(KN) =	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.138
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	0.08	σ o	(MPa) =	0.406
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	0.39			
Rv	(KN) =	16.27	Rv/V	=	216.75
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	16.27	Rv/V	=	216.75
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.06	φ	=	0.87
β	=	10.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	7250.00	N	(KN) =	79.53
Rn	(kN) =	108.55	Rn/N	=	1.36
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	4.29			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1176			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	317.401			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	317.401			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	16.078			
本墙体加固后抗剪承载力	=	16.266			

SW=24-2		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1000065.92	Y1	(mm) =	816316.17
X2	(mm) =	1000065.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	240 * 6060	A	(mm2) =	1454400
M	=	5.00	MU	=	7.50

DL	(KN) =	211.01	LL	(KN) =	116.09
WW	(KN) =	69.46	Ge	(KN) =	269.06
WWADD	(KN) =	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.130
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	132.21	σ o	(MPa) =	0.185
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	692.57			
Rv	(KN) =	189.28	Rv/V	=	1.43
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	189.28	Rv/V	=	1.43
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.87
β	=	10.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	7250.00	N	(KN) =	448.45
Rn	(kN) =	1641.98	Rn/N	=	3.66
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			

本墙段高宽比	=	0.35
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.4544
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.228
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.228
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	188.240
本墙体加固后抗剪承载力	=	189.280

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		24-1	
X1	(mm) =	1000065.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	1000065.92	Y2 (mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 0.93
μ c	=	1.00	S (mm) = 7250.00
Ho	(mm) =	2400.00	h (mm) = 240.00
β	=	10.00	[β] = 22.41
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=25	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 67			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1002915.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1002915.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	240 * 7750	A (mm2) =	1572000
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	242.63	LL (KN) =	132.86
WW (KN) =	78.57	Ge (KN) =	309.06
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.13
η_c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	131.17	σ_o (MPa) =	0.197
K (KN/m) =	489157.17	V_Ratio =	3.40%
产生最大剪力的地震力角度			
90.00			
Rv (KN) =	204.62	Rv/V =	1.56

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=25-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1002915.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1002915.92	Y2 (mm) =	815116.17
B*L (mm) =	240 * 490	A (mm2) =	117600
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	32.58	LL (KN) =	17.81
WW (KN) =	9.10	Ge (KN) =	41.48
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.132
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	0.07	σ_o (MPa) =	0.353
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	0.39		
Rv (KN) =	15.56	Rv/V =	209.07

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	15.56	Rv/V =	209.07
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.06	ϕ =	0.87
β =	10.00	H0 (mm) =	2400.00
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	7250.00	N (KN) =	69.07
Rn (kN) =	108.55	Rn/N =	1.57
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	4.29	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1176	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	320.084	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	320.084	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	15.402	
本墙体加固后抗剪承载力	=	15.557	

SW=25-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1002915.92	Y1 (mm) = 816316.17
X2 (mm)	=	1002915.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	240 * 6060	A (mm2) = 1454400
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	210.05	LL (KN) = 115.05
WW (KN)	=	69.46	Ge (KN) = 267.57
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.130
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	131.09	σ_o (MPa) =	0.184
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00

K	(KN/m) =	692.57			
Rv	(KN) =	189.07	Rv/V	=	1.44
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	189.07	Rv/V	=	1.44
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.87
β	=	10.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	7250.00	N	(KN) =	445.64
Rn	(kN) =	1641.98	Rn/N	=	3.68
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.35			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.4544			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.247			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.247			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	188.024			
本墙体加固后抗剪承载力	=	189.067			
-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	25-1				

X1	(mm) =	1002915.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1002915.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.93
μ c	=	1.00	S	(mm) =	7250.00
Ho	(mm) =	2400.00	h	(mm) =	240.00
β	=	10.00	[β]	=	22.41
β <= [β] 高厚比验算通过。					
=====					
BW=26	砌体墙	小片墙数	2		
包含的节点墙有: 70					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1008715.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1008715.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	240 * 7750	A	(mm2) =	1572000
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	243.63	LL	(KN) =	134.18
WW	(KN) =	78.57	Ge	(KN) =	310.72
WWADD (KN) =	0.00				
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.13
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	131.41	σ o	(MPa) =	0.198
K	(KN/m) =	489157.17	V_Ratio	=	3.40%
产生最大剪力的地震力角度 90.00					
Rv	(KN) =	204.85	Rv/V	=	1.56
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=26-1	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1008715.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1008715.92	Y2	(mm) =	815116.17
B*L	(mm) =	240 * 490	A	(mm2) =	117600
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	32.82	LL	(KN) =	18.05
WW	(KN) =	9.10	Ge	(KN) =	41.85
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.133
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	0.07	σ o	(MPa) =	0.356
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	0.39			
Rv	(KN) =	15.60	Rv/V	=	209.25
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	15.60	Rv/V	=	209.25
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.06	φ	=	0.87
β	=	10.00	H0	(mm) =	2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	7250.00	N	(KN) =	69.74
Rn	(kN) =	108.55	Rn/N	=	1.56
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	4.29			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1176			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	319.468			

墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	319.468
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	15.444
本墙体加固后抗剪承载力	=	15.599

SW=26-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1008715.92	Y1 (mm) = 816316.17
X2 (mm)	=	1008715.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	240 * 6060	A (mm2) = 1454400
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	210.80	LL (KN) = 116.13
WW (KN)	=	69.46	Ge (KN) = 268.87
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) = 0.130
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	131.33	σ_o (MPa) = 0.185
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K (KN/m)	=	692.57	
Rv (KN)	=	189.25	Rv/V = 1.44
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	189.25	Rv/V = 1.44
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.87
β	=	10.00	H0 (mm) = 2400.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00

l (mm)	=	0.00	bc (mm)	=	0.00
η	=	0.00			
s (mm)	=	7250.00	N (KN)	=	448.25
Rn (kN)	=	1641.98	Rn/N	=	3.66
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.35			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.4544			
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.243			
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.243			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	188.217			
本墙体加固后抗剪承载力	=	189.254			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	26-1				
X1 (mm)	=	1008715.92	Y1 (mm)	=	814876.17
X2 (mm)	=	1008715.92	Y2 (mm)	=	822126.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.93
μ_c	=	1.00	S (mm)	=	7250.00
Ho (mm)	=	2400.00	h (mm)	=	240.00
β	=	10.00	[β]	=	22.41
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

BW=27		砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 71				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1011565.92	Y1	(mm) = 814876.17

X2 (mm)	=	1011565.92	Y2 (mm)	=	822126.17
B*L (mm)	=	240 * 7750	A (mm2)	=	1572000
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL (KN)	=	243.22	LL (KN)	=	133.48
WW (KN)	=	78.57	Ge (KN)	=	309.96
WWADD (KN)	=	0.00			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN)	=	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) = 0.13
η_c	=	1.00	ζ = 0.500
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	131.30	σ_o (MPa) = 0.197
K (KN/m)	=	489157.17	V_Ratio = 3.40%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv (KN)	=	204.75	Rv/V = 1.56
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=27-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1011565.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	1011565.92	Y2 (mm) = 815116.17
B*L (mm)	=	240 * 490	A (mm2) = 117600
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	32.66	LL (KN) = 17.90
WW (KN)	=	9.10	Ge (KN) = 41.61
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) = 0.132
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	0.07	σ_o (MPa) = 0.354
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K (KN/m)	=	0.39	
Rv (KN)	=	15.57	Rv/V = 209.05
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	15.57	Rv/V = 209.05
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.06	φ = 0.87
β	=	10.00	H0 (mm) = 2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs (kN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s	(mm) =	7250.00	N (kN) = 69.30
Rn	(kN) =	108.55	Rn/N = 1.57
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	4.29	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1176	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	319.760	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	319.760	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	15.416	
本墙体加固后抗剪承载力	=	15.571	

SW=27-2	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1011565.92	Y1 (mm) = 816316.17

X2	(mm) =	1011565.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	240 * 6060	A (mm2) = 1454400
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN) =	210.56	LL (KN) = 115.59
WW	(KN) =	69.46	Ge (KN) = 268.35
WWADD	(KN) =	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (kN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.130
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	131.22	σ o (MPa) = 0.185
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	692.57	
Rv	(KN) =	189.18	Rv/V = 1.44
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	189.18	Rv/V = 1.44
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.87
β	=	10.00	H0 (mm) = 2400.00
fc	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs (kN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s	(mm) =	7250.00	N (kN) = 447.11
Rn	(kN) =	1641.98	Rn/N = 3.67
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	

加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.35
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.4544
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.245
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.245
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	188.136
本墙体加固后抗剪承载力	=	189.179

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	27-1		
X1	(mm) =	1011565.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	1011565.92	Y2 (mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 0.93
μ c	=	1.00	S (mm) = 7250.00
Ho	(mm) =	2400.00	h (mm) = 240.00
β	=	10.00	[β] = 22.41
β <= [β] 高厚比验算通过。			

	第 1 层局压计算结果

-----局压计算结果-----			
节点编号	26	垫梁类型	无梁垫
b	(mm) =	300.00	h (mm) = 180.00
ao(ab)(mm)	=	117.75	σ o (MPa) = 0.00
Al	(mm2) =	35323.70	Ao (mm2) = 221265.90
Nl	(kN) =	14.89	No (kN) = 28.10
ψ	=	0.00	η = 0.70
γ	=	1.50	f (MPa) = 1.30
N	(kN) =	14.89	R (kN) = 48.15
R >= N 局压验算通过。			

-----局压计算结果-----			
节点编号	57	垫梁类型	无梁垫
b	(mm) =	180.00	h (mm) = 300.00

ao(ab)(mm) =	152.01	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	27361.62	Ao (mm2) =	158400.00
Nl (kN) =	40.67	No (kN) =	19.38
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.77	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	40.67	R (kN) =	43.91
R >= N 局压验算通过。			

-----局压计算结果-----			
节点编号	58	垫梁类型	无梁垫
b (mm) =	180.00	h (mm) =	300.00
ao(ab)(mm) =	152.01	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	27361.62	Ao (mm2) =	158400.00
Nl (kN) =	40.67	No (kN) =	18.29
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.77	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	40.67	R (kN) =	43.91
R >= N 局压验算通过。			

公司名称:			
	第 2 层砌体墙结构鉴定结果		
	文件名: QTDetailJD2.out		
工程名称 :	设计人 :		
工程代号 :	校核人 :	日期:	

	第 2 层砌体墙结构计算结果

*	第 1 塔 共 1 塔

层高(mm):	3300.00
重力荷载代表值(kN):	6586.91
墙体自重荷载标准值(kN):	3533.24
墙体加固自重荷载标准值(kN):	347.68
楼面恒荷载标准值(kN):	2132.51

楼面活荷载标准值(kN):	1224.55
水平地震作用标准值(kN):	355.68
地震剪力标准值(kN):	2758.58
当前塔当前层面积(m2):	387.34
X 向总刚度:	5506419.85
Y 向总刚度:	5801720.54
块体强度等级 MU:	7.50
砂浆强度等级 M:	5.00
砂浆类型:	混合砂浆
砌墙强度等级:	20.00
砌柱强度等级:	20.00
砌梁强度等级:	20.00
大片墙数:	23

本层加固后横向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后横向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层横向平均抗震能力指数:	0.747
本层横向加固后楼层增强系数:	1.000
由式(5.2.14) β ci= ψ 1* ψ 2* β i 计算得	
本层横向加固后楼层抗震能力指数:	0.747
本层加固后纵向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层纵向平均抗震能力指数:	0.753
本层纵向加固后楼层增强系数:	1.292
由式(5.2.14) β ci= ψ 1* ψ 2* β i 计算得	
本层纵向加固后楼层抗震能力指数:	0.973

BW=1	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 13, 62, 1			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	291 * 7620	A (mm2) =	2218800
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	1158.30	LL (KN) =	185.08
WW (KN) =	575.25	Ge (KN) =	1250.84
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	122148.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.18
η c	=	1.00	ζ = 0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00
V (KN) =	452.59	σ o (MPa) =	0.564
K (KN/m) =	611328.64	V_Ratio =	11.72%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv (KN) =	469.85	Rv/V =	1.04
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=1-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	291 * 7620	A (mm2) =	2218800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	1158.30	LL (KN) =	185.08
WW (KN) =	575.25	Ge (KN) =	1250.84
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	122.15
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.176
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00
V (KN) =	452.59	σ o (MPa) =	0.564
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	672.36		
Rv (KN) =	469.85	Rv/V =	1.04
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	469.85	Rv/V =	1.04
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	Φ	= 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 2194.48
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00

Ac (mm2) =	172800.00	As (mm2) =	1583.40
fcAc (kN) =	1650.98	fyAs (kN) =	386.80
l (mm) =	3810.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.53		
s (mm) =	3836.21	N (kN) =	1783.41
配筋率 ρ (%) =	0.07		
Rn (kN) =	3422.88	Rn/N =	1.92
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.43	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8194	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.699	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.699	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	483.809	
本墙体加固后抗剪承载力	=	469.854	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	1-1		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	819376.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	4500.00
Ho (mm) =	2460.00	h (mm) =	291.18
β =	8.45	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	1-2		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	819376.17

X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2750.00
Ho (mm) =	1650.00	h (mm) =	291.18
β =	5.67	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====			
BW=2	砌体墙	小片墙数	9
包含的节点墙有: 2, 3, 4, 53, 54, 5, 6, 8			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 23500	A (mm2) =	3663000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	3483.35	LL (kN) =	908.34
WW (kN) =	1754.53	Ge (kN) =	4021.93
WWADD (kN) =	84.41		
Ac (mm2) =	403200.00	fyAs (kN) =	997541.96

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.23
η c =	1.10	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	874.83	σ o (MPa) =	1.098
K (kN/m) =	920542.27	V_Ratio =	22.65%
产生最大剪力的地震力角度			
			0.00
Rv (kN) =	2099.59	Rv/V =	2.40
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=2-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	994815.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1200	A (mm2) =	444000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	194.07	LL (kN) =	10.04
WW (kN) =	137.06	Ge (kN) =	199.09
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.164
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	66.93	σ o (MPa) =	0.448
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	253.13		
Rv (kN) =	97.80	Rv/V =	1.46
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN) =	97.80	Rv/V =	1.46
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	1980.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	122.15
l (mm) =	1200.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.84		
s (mm) =	3300.00	N (kN) =	267.35
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	0.00	加 As (mm2) =	201.08
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.15		
Rn (kN) =	1026.98	Rn/N =	3.84
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		

水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 1.00
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.000
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.000
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 15.315
本墙体加固后抗剪承载力	= 97.802

SW=2-2				砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	996415.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	997765.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1350	A	(mm2) =	499500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	318.90	LL	(KN) =	26.57
WW	(KN) =	234.27	Ge	(KN) =	340.81
WWADD (KN) =		8.63			

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.189
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	133.86	σ o (MPa) = 0.682
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	506.25	

Rv	(KN) =	167.67	Rv/V	=	1.25
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	167.67	Rv/V	=	1.25
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1350.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.79			
s	(mm) =	15057.28	N	(KN) =	465.64
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy	(MPa) =	270.00
加 Ac	(mm2) =	60750.00	加 As	(mm2) =	201.08
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.16				
Rn	(kN) =	1235.45	Rn/N	=	2.65
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
加固方式:	钢筋网砂浆面层			
加固面数:	单面			
面层材料强度等级:	M10			
面层厚度:	45mm			
竖向钢筋类别:	HPB300			
竖向钢筋直径:	8mm			
竖向钢筋间距:	300mm			
水平钢筋类别:	HPB300			
水平钢筋直径:	6mm			
水平钢筋间距:	300mm			
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	0.67		

原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4995
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.533
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.533
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	16.085
本墙体加固前抗剪承载力	=	137.740
本墙体加固后抗剪承载力	=	167.667

SW=2-3				砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	999565.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1000565.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	518.31	LL	(KN) =	166.57
WW	(KN) =	218.77	Ge	(KN) =	616.34
WWADD (KN) =		14.75			

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.269
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	99.16	σ o (MPa) = 1.666
γ zj	=	1.00	η p = 2.50
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	375.00	
Rv	(KN) =	321.56	Rv/V = 3.24
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	321.56	Rv/V = 3.24
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.94
β	=	8.00	H0 (mm) = 3300.00

fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 1000.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.96
s (mm) = 17300.00 N (kN) = 942.83
加 fc (MPa) = 14.33 加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2) = 70000.00 加 As (mm2) = 565.50
α c = 0.80 α s = 0.85
配筋率 ρ (%) = 0.28
Rn (kN) = 1921.44 Rn/N = 2.04
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋混凝土板墙
加固面数: 单面
面层材料强度等级: C30
面层厚度: 70mm
竖向钢筋类别: HRB400
竖向钢筋直径: 12mm
竖向钢筋间距: 200mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 200mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.91
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.90
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.533
墙加固基准增强系数 η 0 = 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p = 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.332
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 145.240
本墙体加固前抗剪承载力 = 93.296

本墙体加固后抗剪承载力 = 321.564

SW=2-4 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1002365.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1003365.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 1000 A (mm2) = 370000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 510.94 LL (kN) = 163.70
WW (kN) = 215.55 Ge (kN) = 607.54
WWADD (kN) = 14.75

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (kN) = 142.51
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.268
η c = 1.10 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (kN) = 99.16 σ o (MPa) = 1.642
γ zj = 1.00 η p = 2.50
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (kN/m) = 375.00
Rv (kN) = 320.93 Rv/V = 3.24
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (kN) = 320.93 Rv/V = 3.24
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.94
β = 8.00 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 1000.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.96
s (mm) = 17300.00 N (kN) = 928.94
加 fc (MPa) = 14.33 加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2) = 70000.00 加 As (mm2) = 565.50
α c = 0.80 α s = 0.85

配筋率 ρ (%) = 0.28
Rn (kN) = 1921.44 Rn/N = 2.07
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋混凝土板墙
加固面数: 单面
面层材料强度等级: C30
面层厚度: 70mm
竖向钢筋类别: HRB400
竖向钢筋直径: 12mm
竖向钢筋间距: 200mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 200mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.91
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.90
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.533
墙加固基准增强系数 η 0 = 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p = 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.332
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 145.240
本墙体加固前抗剪承载力 = 92.718
本墙体加固后抗剪承载力 = 320.929

SW=2-5 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1005165.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1006365.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 1200 A (mm2) = 444000

M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	537.27	LL	(KN) =	168.29
WW	(KN) =	230.77	Ge	(KN) =	637.32
WWADD (KN) =	15.91				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.253
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	118.99	σ o	(MPa) =	1.435
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	450.00			
Rv	(KN) =	372.27	Rv/V	=	3.13
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	372.27	Rv/V	=	3.13
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			
s	(mm) =	17300.00	N	(KN) =	971.57
加 fc (MPa) =	14.33		加 fy (MPa) =	360.00	
加 Ac (mm2) =	84000.00		加 As (mm2) =	678.60	
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.26				
Rn	(kN) =	2110.01	Rn/N	=	2.17
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		

面层材料强度等级:	C30
面层厚度:	70mm
竖向钢筋类别:	HRB400
竖向钢筋直径:	12mm
竖向钢筋间距:	200mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	200mm
加固计算信息	

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.75
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.533
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.332
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	174.288
本墙体加固前抗剪承载力	=	151.395
本墙体加固后抗剪承载力	=	372.267

SW=2-6			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1008165.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1009315.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1150	A	(mm2) =	425500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	529.71	LL	(KN) =	167.71
WW	(KN) =	228.59	Ge	(KN) =	629.18
WWADD (KN) =	15.62				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.256
η c	=	1.10	ζ	=	0.50

ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	114.03	σ o	(MPa) =	1.479
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	431.25			
Rv	(KN) =	340.05	Rv/V	=	2.98
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	340.05	Rv/V	=	2.98
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1150.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.86			
s	(mm) =	17300.00	N	(KN) =	960.48
加 fc (MPa) =	14.33		加 fy (MPa) =	360.00	
加 Ac (mm2) =	80500.00		加 As (mm2) =	565.50	
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.25				
Rn	(kN) =	2030.38	Rn/N	=	2.11
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.78
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4255
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.533
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.332
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	150.536
本墙体加固前抗剪承载力	=	102.002
本墙体加固后抗剪承载力	=	340.046

SW=2-7		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) =	0.00	
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1011115.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1012115.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	512.62	LL	(KN) =	164.59
WW	(KN) =	216.21	Ge	(KN) =	609.67
WWADD	(KN) =	14.75			

抗震计算结果

Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.268
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	99.16	σ o	(MPa) =	1.648
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	375.00			
Rv	(KN) =	295.22	Rv/V	=	2.98

Rv >= V 抗震验算通过。

Rv	(KN) =	295.22	Rv/V	=	2.98
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1000.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.96			
s	(mm) =	17300.00	N	(KN) =	932.48
加 fc	(MPa) =	14.33	加 fy	(MPa) =	360.00
加 Ac	(mm2) =	70000.00	加 As	(mm2) =	452.40
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.26				
Rn	(kN) =	1883.79	Rn/N	=	2.02
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.90
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.533
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500

墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.332
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	123.253
本墙体加固前抗剪承载力	=	92.832
本墙体加固后抗剪承载力	=	295.217

SW=2-8		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) =	0.00	
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1013915.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1015065.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1150	A	(mm2) =	425500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	251.12	LL	(KN) =	28.47
WW	(KN) =	190.30	Ge	(KN) =	265.36
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.183
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	125.01	σ o	(MPa) =	0.624
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	472.78			
Rv	(KN) =	130.07	Rv/V	=	1.04
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	130.07	Rv/V	=	1.04
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.91
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51

l	(mm) =	1150.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.86			
s	(mm) =	15484.77	N	(KN) =	369.17
配筋率 ρ (%) =	0.16				
Rn	(kN) =	980.94	Rn/N	=	2.66
			Rn >= N 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	0.78		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4255		
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.533		
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.533		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
本墙体加固前抗剪承载力	=	120.831		
本墙体加固后抗剪承载力	=	130.069		

SW=2-9	砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1016265.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	370 * 850	A	(mm2) = 314500
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	110.42	LL	(KN) = 12.39
WW	(KN) =	83.01	Ge	(KN) = 116.62
WWADD (KN) =	0.00			
-----抗震计算结果-----				
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00

γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.155
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	18.52	σ o	(MPa) =	0.371
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	70.03			
Rv	(KN) =	54.03	Rv/V	=	2.92
			Rv >= V 抗震验算通过。		

-----抗震鉴定结果-----				
Rv	(KN) =	54.03	Rv/V	= 2.92
			抗震鉴定结果:通过	

-----受压计算结果-----				
f	(MPa) =	1.30	Φ	= 0.93
β	=	8.00	H0	(mm) = 1440.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) = 678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) = 142.51
l	(mm) =	850.00	bc	(mm) = 240.00
η	=	1.00		
s	(mm) =	2400.00	N	(KN) = 162.14
配筋率 ρ (%) =	0.22			
Rn	(kN) =	956.14	Rn/N	= 5.90
			Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	2.12		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3145		
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.658		
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000		

墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.658
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	46.134
本墙体加固后抗剪承载力	=	54.029

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-1			
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.81
μ c	=	1.00	S	(mm) = 3300.00
Ho	(mm) =	1980.00	h	(mm) = 415.00
β	=	4.77	[β]	= 19.35
			β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-2			
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.75
μ c	=	1.00	S	(mm) = 17300.00
Ho	(mm) =	3300.00	h	(mm) = 440.00
β	=	7.50	[β]	= 18.01
			β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	2-3			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.80
μ c	=	1.00	S	(mm) = 2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) = 370.00
β	=	3.89	[β]	= 19.20
			β <= [β] 高厚比验算通过。	

=====				
BW=3	砌体墙	小片墙数	3	
包含的节点墙有: 51, 43, 38, 32, 16, 7				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) = 806776.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	290 * 15600	A	(mm2) = 3647999
M	=	5.00	MU	= 7.50

DL	(KN) =	1637.22	LL	(KN) =	288.65
WW	(KN) =	950.37	Ge	(KN) =	1820.35
WWADD	(KN) =	38.80			
Ac	(mm2) =	288000.00	fyAs	(KN) =	712529.97

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.17
η c	=	1.10	ζ	=	0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	692.53	σ o	(MPa) =	0.499
K	(KN/m) =	988759.19	V_Ratio	=	17.93%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	1062.15	Rv/V	=	1.53
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=3-1					
砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	806776.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	813076.17
B*L	(mm) =	339 * 6300	A	(mm2) =	2135999
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	875.00	LL	(KN) =	84.46
WW	(KN) =	539.34	Ge	(KN) =	938.62
WWADD	(KN) =	21.38			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	172800.00	fyAs	(KN) =	427.52
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.163
η c	=	1.10	ζ	=	0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	357.77	σ o	(MPa) =	0.439
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	600.00			
Rv	(KN) =	599.82	Rv/V	=	1.68
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	599.82	Rv/V	=	1.68
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	1242.86
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	230400.00	As	(mm2) =	2488.20
fcAc	(kN) =	2201.31	fyAs	(KN) =	549.67
l	(mm) =	2100.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.65			
s	(mm) =	2071.43	N	(KN) =	1291.99
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy	(MPa) =	270.00
加 Ac	(mm2) =	283499.92	加 As	(mm2) =	1005.40
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ	(%) =	0.14			
Rn	(kN) =	4877.10	Rn/N	=	3.77
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
加固方式:	钢筋网砂浆面层				
加固面数:	单面				
面层材料强度等级:	M10				
面层厚度:	45mm				
竖向钢筋类别:	HPB300				
竖向钢筋直径:	8mm				
竖向钢筋间距:	300mm				
水平钢筋类别:	HPB300				
水平钢筋直径:	6mm				
水平钢筋间距:	300mm				
加固计算信息					

原墙体厚度(mm)	=	339.05
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	0.93
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.52
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.1360
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.746
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.746

墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	78.116
本墙体加固前抗剪承载力	=	458.438
本墙体加固后抗剪承载力	=	599.822

SW=3-2					
砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	816076.17
B*L	(mm) =	240 * 1200	A	(mm2) =	288000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	177.41	LL	(KN) =	44.56
WW	(KN) =	86.68	Ge	(KN) =	199.69
WWADD	(KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	43200.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.188
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	30.67	σ o	(MPa) =	0.693
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	51.43			
Rv	(KN) =	94.05	Rv/V	=	3.07
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	94.05	Rv/V	=	3.07
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.28	φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	1800.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			

s	(mm) =	3000.00	N	(KN) =	297.47
配筋率 ρ (%) =	0.24				
Rn	(kN) =	819.80	Rn/N	=	2.76
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	2.00			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2880			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.338			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.338			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	87.847			
本墙体加固后抗剪承载力	=	94.055			

SW=3-3		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	817276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	240 * 5100	A	(mm2) =	1224000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	584.82	LL	(KN) =	159.63
WW	(KN) =	324.35	Ge	(KN) =	682.04
WWADD (KN) =	17.41				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.176
η c	=	1.10	ζ	=	0.50

ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	304.10	σ o	(MPa) =	0.557
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	510.00			
Rv	(KN) =	368.27	Rv/V	=	1.21
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	368.27	Rv/V	=	1.21
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	2110.07
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As	(mm2) =	1357.20
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs	(KN) =	285.01
l	(mm) =	5100.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.48			
s	(mm) =	3625.17	N	(KN) =	1022.34
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00		
加 Ac (mm2) =	229500.00	加 As (mm2) =	804.32		
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.15				
Rn	(kN) =	2717.09	Rn/N	=	2.66
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			

原墙体厚度(mm)	=	240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.47
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2240
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.574
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.574
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	62.801
本墙体加固前抗剪承载力	=	262.052
本墙体加固后抗剪承载力	=	368.268

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		3-1			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	806776.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	1500.00
Ho	(mm) =	900.00	h	(mm) =	384.05
β	=	2.34	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		3-2			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	600.00
Ho	(mm) =	360.00	h	(mm) =	384.05
β	=	0.94	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		3-3			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) =	384.05

β	=	4.69	$[\beta]$	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					
----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-4			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	813076.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	1200.00
Ho	(mm) =	720.00	h	(mm) =	384.05
β	=	1.87	$[\beta]$	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					
----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		1-1			
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ_1	=	0.00	μ_2	=	0.00
μ_c	=	0.00	S	(mm) =	0.00
Ho	(mm) =	0.00	h	(mm) =	0.00
β	=	0.00	$[\beta]$	=	0.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					
----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-6			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	818476.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.87
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	3600.00
Ho	(mm) =	2100.00	h	(mm) =	262.50
β	=	8.00	$[\beta]$	=	20.80
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					
----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-7			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	818476.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	3650.00
Ho	(mm) =	2120.00	h	(mm) =	285.00
β	=	7.44	$[\beta]$	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					
=====					
BW=4	砌体墙		小片墙数		2
包含的节点墙有: 40, 33, 15, 9					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1016865.92	Y1 (mm) = 808876.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	318 * 13750	A (mm2) = 3987000
M	=	5.00	MU = 0.00
DL (KN)	=	1485.33	LL (KN) = 166.04
WW (KN)	=	1087.53	Ge (KN) = 1568.35
WWADD (KN)	=	0.00	
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----			
γRe	=	1.00	fve (MPa) = 0.16
ηc	=	1.00	ζ = 0.400
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	654.78	σ_o (MPa) = 0.393
K (KN/m)	=	1021830.75	V_Ratio = 16.95%
产生最大剪力的地震力角度			
		90.00	
Rv (KN)	=	713.13	Rv/V = 1.09
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=4-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1016865.92	Y1 (mm) = 808876.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm) = 813496.17
B*L (mm)	=	240 * 4870	A (mm2) = 1168800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	477.54	LL (KN) = 87.02
WW (KN)	=	298.65	Ge (KN) = 521.05
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γRe	=	1.00	fve (MPa) = 0.163
ηc	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	191.95	σ_o (MPa) = 0.446
γz_j	=	1.00	ηp = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K (KN/m)	=	467.52	

Rv (KN)	=	242.91	Rv/V = 1.27
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	242.91	Rv/V = 1.27
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 1800.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l (mm)	=	4870.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.49	
s (mm)	=	3000.00	N (KN) = 751.34
配筋率 ρ (%)	=	0.06	
Rn (kN)	=	1632.38	Rn/N = 2.17
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.51	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.1688	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.843	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.843	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	215.717	
本墙体加固后抗剪承载力	=	242.912	

SW=4-2	砌体墙
--------	-----

AxisNo = 未编号
纵墙/横墙 横墙
X1 (mm) = 1016865.92
X2 (mm) = 1016865.92
B*L (mm) = 367 * 7680
M = 5.00
DL (KN) = 1007.79
WW (KN) = 788.88
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 57600.00
γ Re = 1.00
η c = 1.00
ft (MPa) = 1.10
V (KN) = 462.83
γ zj = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00
K (KN/m) = 1127.28
Rv (KN) = 470.21
Rv/V = 1.02
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 470.21
Rv/V = 1.02
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30
β = 8.00
fc (MPa) = 9.55
Ac (mm2) = 115200.00
fcAc (kN) = 1100.65
l (mm) = 7680.00
η = 0.43
s (mm) = 3442.20
配筋率 ρ (%) = 0.05
Rn (kN) = 3756.67
Rn/N = 2.63
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:

本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 366.95
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.33
原墙段 1/2 层高处的净截面积 = 2.8182
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.843
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.843
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 409.960
本墙体加固后抗剪承载力 = 470.214

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 4-1
X1 (mm) = 1016865.92
X2 (mm) = 1016865.92
μ 1 = 1.00
μ c = 1.00
Ho (mm) = 1800.00
β = 7.50
Y1 (mm) = 808876.17
Y2 (mm) = 811876.17
μ 2 = 1.00
S (mm) = 3000.00
h (mm) = 240.00
[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 4-2
X1 (mm) = 1016865.92
X2 (mm) = 1016865.92
μ 1 = 1.00
μ c = 1.00
Ho (mm) = 1800.00
β = 7.12
Y1 (mm) = 811876.17
Y2 (mm) = 814876.17
μ 2 = 0.84
S (mm) = 3000.00
h (mm) = 252.70
[β] = 20.16
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 4-3
X1 (mm) = 1016865.92
X2 (mm) = 1016865.92
μ 1 = 1.00
μ c = 1.00
Y1 (mm) = 814876.17
Y2 (mm) = 818476.17
μ 2 = 1.00
S (mm) = 3600.00

Ho (mm) = 2100.00
β = 5.72
h (mm) = 366.95
[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。
-----高厚比计算结果-----
墙段编号 4-4
X1 (mm) = 1016865.92
X2 (mm) = 1016865.92
μ 1 = 1.00
μ c = 1.00
Ho (mm) = 2120.00
β = 5.78
Y1 (mm) = 818476.17
Y2 (mm) = 822126.17
μ 2 = 1.00
S (mm) = 3650.00
h (mm) = 366.95
[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=5 砌体墙 小片墙数 2
包含的节点墙有: 42, 35, 10
AxisNo = 未编号
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 997165.92
X2 (mm) = 997165.92
B*L (mm) = 324 * 14350
M = 5.00
DL (KN) = 1990.88
WW (KN) = 937.45
WWADD (KN) = 0.00
Ac (mm2) = 0.00
Ang(角度) = 90.00
A (mm2) = 3770999
MU = 7.50
LL (KN) = 323.06
Ge (KN) = 2152.41
fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
γ Re = 0.90
η c = 1.00
ft (MPa) = 1.10
V (KN) = 766.43
K (KN/m) = 1015801.17
产生最大剪力的地震力角度 90.00
Rv (KN) = 838.64
Rv/V = 1.09
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=5-1 砌体墙
AxisNo = 未编号
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 997165.92
X2 (mm) = 997165.92
Y1 (mm) = 808276.17
Y2 (mm) = 812176.17

B*L (mm) = 240 * 4150 A (mm2) = 995999
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 602.32 LL (KN) = 99.74
WW (KN) = 175.63 Ge (KN) = 652.19
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 100800.00 fyAs (KN) = 142.51
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.186
η c = 1.10 ζ = 0.40
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 202.43 σ o (MPa) = 0.655
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 301.82
Rv (KN) = 265.39 Rv/V = 1.31
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 265.39 Rv/V = 1.31
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.80
β = 13.75 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 158400.00 As (mm2) = 1357.20
fcAc (kN) = 1513.40 fyAs (KN) = 285.01
l (mm) = 4150.00 bc (mm) = 330.00
η = 0.57
s (mm) = 6600.00 N (KN) = 932.62
配筋率 ρ (%) = 0.14
Rn (kN) = 1680.87 Rn/N = 1.80
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.80
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.9960
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.654
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.654
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 229.813
本墙体加固后抗剪承载力 = 265.394

SW=5-2 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 997165.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 7500 A (mm2) = 2775000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 1388.56 LL (KN) = 223.32
WW (KN) = 761.81 Ge (KN) = 1500.22
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (KN) = 142.51
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.174
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 564.00 σ o (MPa) = 0.541
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 840.91
Rv (KN) = 573.25 Rv/V = 1.02
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 573.25 Rv/V = 1.02
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.90
β = 8.92 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 115200.00 As (mm2) = 1357.20
fcAc (kN) = 1100.65 fyAs (KN) = 285.01
l (mm) = 7500.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.43
s (mm) = 7250.00 N (KN) = 2140.11
配筋率 ρ (%) = 0.05
Rn (kN) = 3639.30 Rn/N = 1.70
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.44
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 2.7750
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.654
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.654
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 496.949
本墙体加固后抗剪承载力 = 573.248

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 5-1
X1 (mm) = 997165.92 Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 814876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00
μ c = 1.32 S (mm) = 3900.00
Ho (mm) = 2220.00 h (mm) = 240.00
β = 9.25 [β] = 31.75

β <= [β] 高厚比验算通过。			
----- 高厚比计算结果 -----			
墙段编号		5-2	
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2 (mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm) = 7250.00
Ho	(mm) =	3300.00	h (mm) = 370.00
β	=	8.92	[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			
=====			
BW=6	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 36, 11, 61			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	990865.92	Y1 (mm) = 807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2 (mm) = 819376.17
B*L	(mm) =	240 * 12500	A (mm2) = 2280000
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(KN) =	910.28	LL (KN) = 138.28
WW	(KN) =	459.45	Ge (KN) = 979.42
WWADD (KN) =	0.00		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.16
η c	=	1.00	ζ = 0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	439.57	σ o (MPa) = 0.430
K	(KN/m) =	727805.88	V_Ratio = 11.38%
产生最大剪力的地震力角度		90.00	
Rv	(KN) =	523.32	Rv/V = 1.19
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=6-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	990865.92	Y1 (mm) = 807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2 (mm) = 811876.17
B*L	(mm) =	240 * 4750	A (mm2) = 1140000
M	=	5.00	MU = 7.50

DL	(KN) =	456.42	LL	(KN) =	31.90
WW	(KN) =	229.71	Ge	(KN) =	472.37
WWADD (KN) =	0.00				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.160
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	219.79	σ o	(MPa) =	0.414
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	345.45			
Rv	(KN) =	259.32	Rv/V	=	1.18
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	259.32	Rv/V	=	1.18
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.90
β	=	9.25	H0	(mm) =	2220.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	194500.00	As	(mm2) =	1583.40
fcAc	(kN) =	1858.31	fyAs	(KN) =	386.80
l	(mm) =	4750.00	bc	(mm) =	305.00
η	=	0.53			
s	(mm) =	3900.00	N	(KN) =	641.19
配筋率 ρ (%) =	0.14				
Rn	(kN) =	2185.66	Rn/N	=	3.41
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	

局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.69
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固后抗剪承载力	=	259.323

SW=6-2	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	990865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2 (mm) = 819376.17
B*L	(mm) =	240 * 4750	A (mm2) = 1140000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN) =	453.85	LL (KN) = 106.39
WW	(KN) =	229.74	Ge (KN) = 507.05
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.163
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	219.79	σ o (MPa) = 0.445
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	345.45	
Rv	(KN) =	263.99	Rv/V = 1.20
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	263.99	Rv/V = 1.20
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.90
β	=	9.25	H0 (mm) = 2220.00

fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	115200.00	As (mm2) =	1131.00
fcAc (kN) =	1100.65	fyAs (kN) =	264.65
l (mm) =	4750.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.49		
s (mm) =	3900.00	N (kN) =	749.59
配筋率 ρ (%) =	0.10		
Rn (kN) =	1800.52	Rn/N =	2.40
		Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.69	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固后抗剪承载力	=	263.993	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	6-1		
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	990865.92	Y2 (mm) =	811876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	4500.00
Ho (mm) =	2460.00	h (mm) =	240.00
β =	10.25	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	1-1		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17

X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	0.00	μ 2 =	0.00
μ c =	0.00	S (mm) =	0.00
Ho (mm) =	0.00	h (mm) =	0.00
β =	0.00	[β] =	0.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	6-3		
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	990865.92	Y2 (mm) =	819376.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	4500.00
Ho (mm) =	2460.00	h (mm) =	240.00
β =	10.25	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

=====

BW=7	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 12			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	819376.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	819376.17
B*L (mm) =	370 * 3370	A (mm2) =	580900
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	209.29	LL (kN) =	54.03
WW (kN) =	143.30	Ge (kN) =	248.74
WWADD (kN) =	12.44		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.16
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	93.22	σ o (MPa) =	0.428
K (kN/m) =	166532.62	V_Ratio =	2.41%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv (kN) =	122.15	Rv/V =	1.31
		Rv >= V 抗震验算通过。	

SW=7-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	819376.17
X2 (mm) =	991465.92	Y2 (mm) =	819376.17
B*L (mm) =	370 * 720	A (mm2) =	266400
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	105.05	LL (kN) =	27.02
WW (kN) =	71.65	Ge (kN) =	124.58
WWADD (kN) =	6.03		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.162
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	37.91	σ o (MPa) =	0.468
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	43.78		
Rv (kN) =	57.18	Rv/V =	1.51
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) =	57.18	Rv/V =	1.51
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.25	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	1800.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	122.15
l (mm) =	720.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	3000.00	N (kN) =	184.92
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	32400.00	加 As (mm2) =	100.54
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.19		
Rn (kN) =	973.55	Rn/N =	5.26
		Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.50	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3145	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.870	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.870	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	8.273	
本墙体加固前抗剪承载力	=	45.871	
本墙体加固后抗剪承载力	=	57.184	

SW=7-2

		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	993265.92	Y1	(mm) =	819376.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	819376.17
B*L	(mm) =	370 * 850	A	(mm2) =	314500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	104.24	LL	(KN) =	27.02
WW	(KN) =	71.65	Ge	(KN) =	124.16
WWADD	(KN) =	6.41			

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.157
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	55.31	σ_o (MPa) = 0.395
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	63.88	
Rv	(KN) =	64.97	Rv/V = 1.17
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	64.97	Rv/V = 1.17
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	ϕ = 0.93
β	=	8.00	H0 (mm) = 1800.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As (mm2) = 452.40
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs (KN) = 122.15
l	(mm) =	850.00	bc (mm) = 240.00
η	=	1.00	
s	(mm) =	3000.00	N (KN) = 184.37
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	38250.00	加 As (mm2) =	100.54
α_c	=	0.75	α_s = 0.80
配筋率 ρ (%) =	0.16		
Rn	(kN) =	1052.25	Rn/N = 5.71
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		

水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 2.12
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.3145
原墙段抗震能力指数 β_0	= 0.870
墙加固基准增强系数 η_0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	= 0.870
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 8.940
本墙体加固前抗剪承载力	= 45.804
本墙体加固后抗剪承载力	= 64.969

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	7-1		
X1	(mm)=	990865.92	Y1 (mm)= 819376.17
X2	(mm)=	993865.92	Y2 (mm)= 819376.17
μ_1	=	1.00	μ_2 = 0.76
μ_c	=	1.00	S (mm)= 3000.00
Ho	(mm)=	1800.00	h (mm)= 415.00
β	=	4.34	[β] = 18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。			

BW=8	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 14			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1014465.92	Y1 (mm) = 818476.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2 (mm) = 818476.17
B*L	(mm) =	240 * 2770	A (mm2) = 376800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN) =	177.09	LL (KN) = 34.74
WW	(KN) =	102.61	Ge (KN) = 204.19
WWADD (KN) =	9.73		

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.17
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	69.21	σ o (MPa) =	0.542
K (KN/m) =	116214.99	V_Ratio =	1.79%
产生最大剪力的地震力角度			0.00
Rv (KN) =	80.39	Rv/V =	1.16
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=8-1				砌体墙					
AxisNo		=	未编号		Ang(角度)		=	0.00	
纵墙/横墙			纵墙		是否承重墙			是	
X1		(mm) =	1014465.92		Y1		(mm) =	818476.17	
X2		(mm) =	1015065.92		Y2		(mm) =	818476.17	
B*L		(mm) =	240 * 720		A		(mm2) =	172800	
M		=	5.00		MU		=	7.5	
DL		(KN) =	87.61		LL		(KN) =	16.91	
WW		(KN) =	49.95		Ge		(KN) =	100.47	
WWADD (KN) =		4.41							

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.163
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	27.48	σ o (MPa) =	0.581
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	15.31		
Rv (KN) =	37.40	Rv/V =	1.36
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	37.40	Rv/V =	1.36
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.13	φ =	0.95

β =	8.00	H0 (mm) =	1440.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	720.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	2400.00	N (KN) =	144.99
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	32400.00	加 As (mm2) =	100.54
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.38		
Rn (kN) =	888.66	Rn/N =	6.13
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 3.33
原墙段 1/2 层高处的净截面积	= 0.1728
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.890
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.890
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 8.273

本墙体加固前抗剪承载力	=	23.666
本墙体加固后抗剪承载力	=	37.401

SW=8-2			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1016265.92	Y1	(mm) =	818476.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	818476.17
B*L	(mm) =	240 * 850	A	(mm2) =	204000
M	=	5.00	MU	=	7.5
DL	(KN) =	89.48	LL	(KN) =	17.83
WW	(KN) =	52.66	Ge	(KN) =	103.72
WWADD	(KN) =	5.32			

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.159
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	41.73	σ o (MPa) =	0.508
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	23.24		
Rv (KN) =	42.99	Rv/V =	1.03
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	42.99	Rv/V =	1.03
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.17	φ =	0.91
β =	8.00	H0 (mm) =	1440.00
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	2400.00	N (KN) =	149.99
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	42500.00	加 As (mm2) =	100.54

α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.04			
Rn (kN)	=	349.43	Rn/N	=	2.33
			Rn >= N	受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
加固方式:	钢筋网砂浆面层			
加固面数:	单面			
面层材料强度等级:	M10			
面层厚度:	50mm			
竖向钢筋类别:	HPB300			
竖向钢筋直径:	8mm			
竖向钢筋间距:	300mm			
水平钢筋类别:	HPB300			
水平钢筋直径:	6mm			
水平钢筋间距:	300mm			
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	240.00		
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	2.82		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2040		
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.692		
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.692		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
墙加固提高承载力	=	9.425		
本墙体加固前抗剪承载力	=	27.244		
本墙体加固后抗剪承载力	=	42.989		

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	8-1			
X1 (mm)	=	1014465.92	Y1 (mm)	= 818476.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	= 818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2	= 0.80
μ c	=	1.00	S (mm)	= 2400.00

Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	287.50
β	=	5.01	[β]	=	19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。					
=====					
BW=9		砌体墙	小片墙数	3	
包含的节点墙有: 17, 63					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	240 * 3240	A	(mm2) =	345600
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	231.78	LL	(KN) =	65.94
WW	(KN) =	83.19	Ge	(KN) =	271.64
WWADD	(KN) =	6.89			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.20
η c	=	1.10	ζ	=	0.500
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00
V (kN)	=	92.03	σ o (MPa)	=	0.786
K (kN/m)	=	154491.48	V_Ratio	=	2.38%
产生最大剪力的地震力角度				0.00	
Rv (kN)	=	255.28	Rv/V	=	2.77
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=9-1	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1 (mm)	=	990865.92	Y1 (mm)	=	814876.17
X2 (mm)	=	991365.92	Y2 (mm)	=	814876.17
B*L (mm)	=	240 * 620	A (mm2)	=	148800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (kN)	=	57.71	LL (kN)	=	15.92
WW (kN)	=	26.91	Ge (kN)	=	72.56
WWADD (kN)	=	6.89			

-----抗震计算结果-----					
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (kN)	=	0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.151

η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
V (kN)	=	41.86	σ o (MPa)	=	0.488
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K (kN/m)	=	10.34			
Rv (kN)	=	128.28	Rv/V	=	3.06
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv (kN)	=	128.28	Rv/V	=	3.06
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f (MPa)	=	1.10	Φ	=	0.96
β	=	8.00	H0 (mm)	=	1800.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (kN)	=	142.51
l (mm)	=	620.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	1.00			
s (mm)	=	3000.00	N (kN)	=	107.87
加 fc (MPa)	=	14.33	加 fy (MPa)	=	360.00
加 Ac (mm2)	=	43400.00	加 As (mm2)	=	339.30
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%)	=	0.53			
Rn (kN)	=	1343.09	Rn/N	=	12.45
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		

加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.87	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1800	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.665	
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	4.163	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	87.850	
本墙体加固前抗剪承载力	=	21.496	
本墙体加固后抗剪承载力	=	128.278	

SW=9-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	992265.92	Y1 (mm)	=	814876.17		
X2 (mm)	=	992505.92	Y2 (mm)	=	814876.17		
B*L (mm)	=	240 * 240	A (mm2)	=	57600		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (KN)	=	92.87	LL (KN)	=	27.54		
WW (KN)	=	26.25	Ge (KN)	=	106.64		
WWADD (KN)	=	0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	14400.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.242
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	0.21	σ o (MPa) = 1.851
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	0.05	
Rv (KN)	=	25.33	Rv/V = 121.01
			Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	25.33	Rv/V = 121.01
			抗震鉴定结果:通过
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	8.75	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固后抗剪承载力	=	25.327	

SW=9-3				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	993405.92	Y1 (mm)	=	814876.17		
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm)	=	814876.17		
B*L (mm)	=	240 * 580	A (mm2)	=	139200		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (KN)	=	81.19	LL (KN)	=	22.47		
WW (KN)	=	30.03	Ge (KN)	=	92.43		
WWADD (KN)	=	0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.167
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00

V (KN)	=	49.96	σ o (MPa) = 0.664
γ zj	=	1.00	η p = 2.50
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	12.34	
Rv (KN)	=	101.68	Rv/V = 2.04
			Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	101.68	Rv/V = 2.04
			抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.09	Φ = 0.97
β	=	8.00	H0 (mm) = 1800.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l (mm)	=	580.00	bc (mm) = 240.00
η	=	1.00	
s (mm)	=	3000.00	N (KN) = 139.26
加 fc (MPa)	=	14.33	加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2)	=	0.00	加 As (mm2) = 226.20
α c	=	0.80	α s = 0.85
配筋率 ρ (%)	=	0.65	
Rn (kN)	=	829.68	Rn/N = 5.96
			Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
墙段加固信息:			
加固方式: 钢筋混凝土板墙			
加固面数: 单面			
面层材料强度等级: C30			
面层厚度: 70mm			
竖向钢筋类别: HRB400			
竖向钢筋直径: 12mm			
竖向钢筋间距: 200mm			
水平钢筋类别: HPB300			
水平钢筋直径: 6mm			
水平钢筋间距: 200mm			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	

墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	3.62
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.000
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.500
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	64.451
本墙体加固后抗剪承载力	=	101.677

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		9-1	
X1	(mm) =	990865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2 (mm) = 814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 0.76
μ c	=	1.00	S (mm) = 3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h (mm) = 296.45
β	=	6.07	[β] = 18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=10	砌体墙	小片墙数	4
包含的节点墙有: 18, 19, 20, 21, 22, 23, 24, 25, 26			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1021395.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	349 * 24480	A (mm2) =	7292700
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	4058.57	LL (KN) =	999.89
WW (KN) =	2008.72	Ge (KN) =	4576.02
WWADD (KN) =	17.50		
Ac (mm2) =	460800.00	fyAs (KN) =	1099331.97

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.18
η_c =	1.10	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00

V (KN) =	1305.10	σ_o (MPa) =	0.627
K (KN/m) =	1915324.05	V_Ratio =	33.79%
产生最大剪力的地震力角度			0.00
Rv (KN) =	1922.11	Rv/V =	1.47
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=10-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	997665.92	Y2 (mm) = 814876.17
B*L	(mm) =	370 * 750	A (mm2) = 277500
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN) =	147.87	LL (KN) = 23.13
WW	(KN) =	82.22	Ge (KN) = 159.43
WWADD	(KN) =	0.00	

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.175
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	12.07	σ_o (MPa) =	0.575
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	26.20		
Rv (KN) =	53.95	Rv/V =	4.47
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	53.95	Rv/V =	4.47
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.27	ϕ =	0.92
β =	8.92	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	750.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		

s (mm) =	17300.00	N (KN) =	226.93
配筋率 ρ (%) =	0.24		
Rn (kN) =	894.81	Rn/N =	3.94
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.20	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2775	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	3.266	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	3.266	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	46.285	
本墙体加固后抗剪承载力	=	53.950	

SW=10-2

砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	998865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1012765.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	370 * 13900	A	(mm2) =	5143000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	3147.73	LL	(KN) =	915.75
WW	(KN) =	1396.27	Ge	(KN) =	3605.60
WWADD	(KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	288000.00	fyAs (KN) =	692.17
γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.190
η_c =	1.10	ζ =	0.40

ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 987.33 σo (MPa) = 0.701
γzj = 1.00 ηp = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 2142.92
Rv (KN) = 1330.48 Rv/V = 1.35
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 1330.48 Rv/V = 1.35
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.90
β = 8.92 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 288000.00 As (mm2) = 3166.80
fcAc (kN) = 2751.63 fyAs (KN) = 692.17
l (mm) = 3475.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.54
s (mm) = 17300.00 N (KN) = 5465.67
配筋率 ρ (%) = 0.06
Rn (kN) = 7350.28 Rn/N = 1.34
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 ηk0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 ηk = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.17
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 5.1430
原墙段抗震能力指数 β0 = 0.740
墙加固基准增强系数 η0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 ηp = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 βs = 0.740
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 925.325
本墙体加固后抗剪承载力 = 1330.482

SW=10-3 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1013965.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1015065.92 Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm) = 299 * 1100 A (mm2) = 329000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 225.21 LL (KN) = 32.02
WW (KN) = 116.69 Ge (KN) = 241.23
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (KN) = 142.51
γRe = 0.90 fve (MPa) = 0.194
ηc = 1.10 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 24.42 σo (MPa) = 0.733
γzj = 1.00 ηp = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 52.99
Rv (KN) = 112.14 Rv/V = 4.59
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 112.14 Rv/V = 4.59
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.87
β = 11.03 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 1100.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.89
s (mm) = 15484.77 N (KN) = 340.81
配筋率 ρ (%) = 0.21

Rn (kN) = 848.71 Rn/N = 2.49
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 299.09
墙刚度基准增强系数 ηk0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 ηk = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.18
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3290
原墙段抗震能力指数 β0 = 1.914
墙加固基准增强系数 η0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 ηp = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 βs = 1.914
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 104.980
本墙体加固后抗剪承载力 = 112.140

SW=10-4 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1016265.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1021395.92 Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm) = 301 * 5130 A (mm2) = 1543200
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 537.76 LL (KN) = 28.99
WW (KN) = 413.54 Ge (KN) = 569.75
WWADD (KN) = 17.50

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 115200.00 fyAs (KN) = 264.65
γRe = 0.90 fve (MPa) = 0.154
ηc = 1.10 ζ = 0.40
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 270.00
V (KN) = 281.28 σo (MPa) = 0.369

γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 610.50
Rv (KN) = 425.54 Rv/V = 1.51
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 425.54 Rv/V = 1.51
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.92
β = 8.00 H0 (mm) = 1390.21
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 172800.00 As (mm2) = 1583.40
fcAc (kN) = 1650.98 fyAs (kN) = 386.80
l (mm) = 2565.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.60
s (mm) = 2317.01 N (kN) = 765.32
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 230850.00 加 As (mm2) = 854.59
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.14
Rn (kN) = 3552.29 Rn/N = 4.64
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 300.82
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.95
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.47
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 1.5432
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.740
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.740
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 65.245
本墙体加固前抗剪承载力 = 306.879
本墙体加固后抗剪承载力 = 425.536

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 10-1
X1 (mm) = 997165.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 814876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.94
μ c = 1.00 S (mm) = 17300.00
Ho (mm) = 3300.00 h (mm) = 370.00
β = 8.92 [β] = 22.67
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 10-2
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 814876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.80
μ c = 1.00 S (mm) = 2400.00
Ho (mm) = 1440.00 h (mm) = 322.45
β = 4.47 [β] = 19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 10-3
X1 (mm) = 1016865.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1019265.92 Y2 (mm) = 814876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00
μ c = 1.00 S (mm) = 2400.00
Ho (mm) = 1440.00 h (mm) = 345.82
β = 4.16 [β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 10-4
X1 (mm) = 1019265.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1021395.92 Y2 (mm) = 814876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00
μ c = 1.00 S (mm) = 2130.00
Ho (mm) = 1278.00 h (mm) = 345.82
β = 3.70 [β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=11 砌体墙 小片墙数 1
包含的节点墙有: 27
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = -135.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 998065.92 Y1 (mm) = 813076.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 812176.17
B*L (mm) = 240 * 1414 A (mm2) = 339292
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 127.84 LL (kN) = 17.63
WW (kN) = 73.90 Ge (kN) = 136.65
WWADD (kN) = 0.00
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.16
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (kN) = 25.88 σ o (MPa) = 0.403
K (kN/m) = 29206.12 V_Ratio = 0.67%
产生最大剪力的地震力角度 90.00
Rv (kN) = 53.76 Rv/V = 2.08
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=11-1 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = -135.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 998065.92 Y1 (mm) = 813076.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 812176.17
B*L (mm) = 240 * 1414 A (mm2) = 339292
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 127.84 LL (kN) = 17.63

WW (KN) = 73.90 Ge (KN) = 136.65
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.158
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 25.88 σ o (MPa) = 0.403
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 36.51
Rv (KN) = 53.76 Rv/V = 2.08
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 53.76 Rv/V = 2.08
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.98
β = 3.53 H0 (mm) = 848.23
fc (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2) = 0.00 As (mm2) = 0.00
fcAc (kN) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
l (mm) = 0.00 bc (mm) = 0.00
η = 0.00
s (mm) = 1413.72 N (KN) = 192.63
Rn (kN) = 432.41 Rn/N = 2.24
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.33

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3393
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.706
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.706
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 44.953
本墙体加固后抗剪承载力 = 53.758

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 11-1
X1 (mm) = 998065.92 Y1 (mm) = 813076.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 812176.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00
μ c = 1.00 S (mm) = 1413.72
Ho (mm) = 848.23 h (mm) = 240.00
β = 3.53 [β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=12	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 28			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1005765.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm)	=	1005765.92	Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm)	=	240 * 5170	A (mm2) = 1240800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	490.78	LL (KN) = 78.65
WW (KN)	=	238.36	Ge (KN) = 545.46
WWADD (KN)	=	15.35	
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.16
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 229.85 σ o (MPa) = 0.440
K (KN/m) = 361586.97 V_Ratio = 5.95%
产生最大剪力的地震力角度 90.00
Rv (KN) = 297.09 Rv/V = 1.29
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=12-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1005765.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm)	=	1005765.92	Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm)	=	240 * 5170	A (mm2) = 1240800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	490.78	LL (KN) = 78.65
WW (KN)	=	238.36	Ge (KN) = 545.46
WWADD (KN)	=	15.35	

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.163
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 229.85 σ o (MPa) = 0.440
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 376.00
Rv (KN) = 297.09 Rv/V = 1.29
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 297.09 Rv/V = 1.29
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.91
β = 9.05 H0 (mm) = 2580.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 115200.00 As (mm2) = 1131.00
fcAc (kN) = 1100.65 fyAs (KN) = 264.65
l (mm) = 5170.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.48
s (mm) = 4800.00 N (KN) = 775.95
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 232649.92 加 As (mm2) = 854.59
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.13

Rn (kN) = 2688.00 Rn/N = 3.46
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.64	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2408	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.741	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.741	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	65.450	
本墙体加固前抗剪承载力	=	185.168	
本墙体加固后抗剪承载力	=	297.090	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	12-1		
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	4800.00
Ho (mm) =	2580.00	h (mm) =	285.00
β =	9.05	[β] =	24.00

β <= [β] 高厚比验算通过。			
=====			
BW=13	砌体墙	小片墙数	3
包含的节点墙有: 56, 29, 31			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 16650	A (mm2) =	3204000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	1387.18	LL (KN) =	214.74
WW (KN) =	715.87	Ge (KN) =	1540.44
WWADD (KN) =	45.89		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.17
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00
V (KN) =	485.35	σ o (MPa) =	0.481
K (KN/m) =	773669.90	V_Ratio =	12.57%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv (KN) =	748.60	Rv/V =	1.54
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=13-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	999265.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	1006365.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 7100	A (mm2) =	1704000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	773.14	LL (KN) =	120.89
WW (KN) =	391.32	Ge (KN) =	856.37
WWADD (KN) =	22.79		
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	122.15
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.170
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	270.00

V (KN) =	270.64	σ o (MPa) =	0.503
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	710.00		
Rv (KN) =	420.11	Rv/V =	1.55
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	420.11	Rv/V =	1.55
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	Φ =	0.85
β =	11.27	H0 (mm) =	3212.90
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	122.15
l (mm) =	7100.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.44		
s (mm) =	6382.24	N (KN) =	1216.05
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	319500.00	加 As (mm2) =	1156.21
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.08		
Rn (kN) =	3055.26	Rn/N =	2.51
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	

墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.34
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.7040
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.909
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.909
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	89.090
本墙体加固前抗剪承载力	=	270.289
本墙体加固后抗剪承载力	=	420.105

SW=13-2	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1007265.92	Y1 (mm) = 813076.17
X2 (mm)	=	1012665.92	Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm)	=	240 * 5400	A (mm2) = 1296000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	511.80	LL (KN) = 77.58
WW (KN)	=	274.41	Ge (KN) = 568.89
WWADD (KN)	=	18.31	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γRe	=	1.00	fve (MPa) = 0.163
ηc	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	205.84	σ_o (MPa) = 0.439
γzj	=	1.00	ηp = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	540.00	
Rv (KN)	=	284.85	Rv/V = 1.38
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	284.85	Rv/V = 1.38

抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.90
β	=	9.01	H0 (mm) = 2567.59
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	4768.97	N (KN) = 805.50
加 fc (MPa)	=	3.80	加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2)	=	243000.00	加 As (mm2) = 854.59
αc	=	0.75	αs = 0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.06	
Rn (kN)	=	2295.53	Rn/N = 2.85
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:		钢筋网砂浆面层	
加固面数:		单面	
面层材料强度等级:		M10	
面层厚度:		45mm	
竖向钢筋类别:		HPB300	
竖向钢筋直径:		8mm	
竖向钢筋间距:		300mm	
水平钢筋类别:		HPB300	
水平钢筋直径:		6mm	
水平钢筋间距:		300mm	

原墙体厚度(mm)	=	240.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.44
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2960
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.909
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000

墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.909
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	66.630
本墙体加固前抗剪承载力	=	174.058
本墙体加固后抗剪承载力	=	284.851

SW=13-3	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1013865.92	Y1 (mm) = 813076.17
X2 (mm)	=	1014465.92	Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm)	=	240 * 850	A (mm2) = 204000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	102.24	LL (KN) = 16.26
WW (KN)	=	50.14	Ge (KN) = 115.17
WWADD (KN)	=	4.79	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γRe	=	1.00	fve (MPa) = 0.165
ηc	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	8.86	σ_o (MPa) = 0.565
γzj	=	1.00	ηp = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	23.24	
Rv (KN)	=	43.65	Rv/V = 4.93
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	43.65	Rv/V = 4.93
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.17	ϕ = 0.87
β	=	10.32	H0 (mm) = 2940.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00

η	=	0.00		
s (mm)	=	5700.00	N (kN)	= 163.54
加 f _c (MPa)	=	3.80	加 f _y (MPa)	= 270.00
加 A _c (mm2)	=	38250.00	加 A _s (mm2)	= 100.54
α_c	=	0.75	α_s	= 0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.04		
R _n (kN)	=	321.42	R _n /N	= 1.97
R _n >= N 受压验算通过。				

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
加固方式:	钢筋网砂浆面层			
加固面数:	单面			
面层材料强度等级:	M10			
面层厚度:	45mm			
竖向钢筋类别:	HPB300			
竖向钢筋直径:	8mm			
竖向钢筋间距:	300mm			
水平钢筋类别:	HPB300			
水平钢筋直径:	6mm			
水平钢筋间距:	300mm			
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	240.00		
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	2.82		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2040		
原墙段抗震能力指数 β_0	=	3.325		
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	3.325		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
墙加固提高承载力	=	8.940		
本墙体加固前抗剪承载力	=	27.619		
本墙体加固后抗剪承载力	=	43.646		

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 13-1

X1 (mm)	=	998065.92	Y1 (mm)	=	813076.17
X2 (mm)	=	1005765.92	Y2 (mm)	=	813076.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.94
μ_c	=	1.00	S (mm)	=	7700.00
H ₀ (mm)	=	3300.00	h (mm)	=	285.00
β	=	11.58	[β]	=	22.50
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		13-2	
X1	(mm) =	1005765.92	Y1 (mm) = 813076.17
X2	(mm) =	1008765.92	Y2 (mm) = 813076.17
μ_1	=	1.00	μ_2 = 0.88
μ_c	=	1.00	S (mm) = 3000.00
H ₀	(mm) =	1800.00	h (mm) = 285.00
β	=	6.32	[β] = 21.12
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		13-3	
X1	(mm) =	1008765.92	Y1 (mm) = 813076.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2 (mm) = 813076.17
μ_1	=	1.00	μ_2 = 0.92
μ_c	=	1.00	S (mm) = 5700.00
H ₀	(mm) =	2940.00	h (mm) = 285.00
β	=	10.32	[β] = 21.98
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=14	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 30			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1008765.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm)	=	1008765.92	Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm)	= 240 * 5170	A (mm2)	= 1240800
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (kN)	= 455.61	LL (kN)	= 65.79
WW (kN)	= 254.30	Ge (kN)	= 503.86
WWADD (kN)	= 15.35		
A _c (mm2)	= 0.00	f _y A _s (kN)	= 0.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re}	=	1.00	f _{ve} (MPa)	=	0.16
η_c	=	1.00	ζ	=	0.500

ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	200.96	σ o	(MPa) =	0.406
K	(KN/m) =	300799.90	V_Ratio	=	5.20%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	269.80	Rv/V	=	1.34
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=14-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1008765.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm)	=	1008765.92	Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm)	= 240 *	5170	A (mm2) = 1240800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	455.61	LL (KN) = 65.79
WW (KN)	=	254.30	Ge (KN) = 503.86
WWADD (KN)	=	15.35	

-----抗震计算结果-----

A _c (mm2)	=	0.00	f _y A _s (kN)	=	0.00
γ_{Re}	=	1.00	f _{ve} (MPa)	=	0.159
η_c	=	1.00	ζ	=	0.50
f _t (MPa)	=	0.00	f _y (MPa)	=	0.00
V (kN)	=	200.96	σ_o (MPa)	=	0.406
γ_{zj}	=	1.00	η_p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00
K (kN/m)	=	376.00			
R _v (kN)	=	269.80	R _v /V	=	1.34
R _v >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----

R _v (kN)	=	269.80	R _v /V	=	1.34
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f (MPa)	=	1.30	ϕ	=	0.90
β	=	9.05	H ₀ (mm)	=	2580.00
f _c (MPa)	=	0.00	f _y (MPa)	=	0.00
A _c (mm2)	=	0.00	A _s (mm2)	=	0.00
f _c A _c (kN)	=	0.00	f _y A _s (kN)	=	0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm)	=	0.00

η	=	0.00		
s	(mm) =	4800.00	N	(KN) = 710.94
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00	
加 Ac (mm2) =	232649.92	加 As (mm2) =	854.59	
α c	=	0.75	α s	= 0.80
配筋率 ρ (%) =	0.06			
Rn	(kN) =	2203.58	Rn/N	= 3.10
Rn >= N 受压验算通过。				

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.64	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2408	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.855	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.855	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	65.450	
本墙体加固前抗剪承载力	=	163.150	
本墙体加固后抗剪承载力	=	269.802	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	14-1
------	------

X1	(mm) =	1008765.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1008765.92	Y2	(mm) =	813076.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	4800.00
Ho	(mm) =	2580.00	h	(mm) =	285.00
β	=	9.05	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

BW=15

砌体墙

小片墙数

2

包含的节点墙有: 34

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	809776.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	370 * 5350	A	(mm2) =	1535500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	549.95	LL	(KN) =	39.46
WW	(KN) =	460.85	Ge	(KN) =	582.94
WWADD	(KN) =	13.26			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----				
γ Re	=	1.00	fve (MPa)	= 0.16
η c	=	1.00	ζ	= 0.500
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	= 0.00
V (kN)	=	230.52	σ o (MPa)	= 0.380
K (kN/m)	=	342216.16	V_Ratio	= 5.97%
产生最大剪力的地震力角度				90.00
Rv (kN)	=	287.62	Rv/V	= 1.25
Rv >= V 抗震验算通过。				

SW=15-1				砌体墙					
AxisNo		=	未编号		Ang(角度)		=	90.00	
纵墙/横墙				横墙		是否承重墙		是	
X1	(mm)	=	1019265.92		Y1	(mm)	=	809776.17	
X2	(mm)	=	1019265.92		Y2	(mm)	=	813496.17	
B*L	(mm)	=	370	*	3720	A	(mm2)	=	1376400
M		=	5.00		MU		=	7.50	
DL	(KN)	=	452.73		LL	(KN)	=	32.59	
WW	(KN)	=	380.67		Ge	(KN)	=	482.29	
WWADD (KN)		=	13.26						

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.152
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	230.40	σ o (MPa) =	0.350
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	502.20		
Rv (KN) =	261.11	Rv/V =	1.13
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	261.11	Rv/V	=	1.13
----	--------	--------	------	---	------

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----				
f	(MPa) =	1.30	φ	= 0.91
β	=	8.00	H0	(mm) = 2700.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) = 0.00
η	=	0.00		
s	(mm) =	5100.00	N	(KN) = 654.68
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy	(MPa) = 270.00
加 Ac	(mm2) =	167400.00	加 As	(mm2) = 603.24
α c	=	0.75	α s	= 0.80
配筋率 ρ (%) =	0.04			
Rn	(kN) =	2188.26	Rn/N	= 3.34
Rn >= N 受压验算通过。				

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		

竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.67
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 1.3764
原墙段抗震能力指数 β_0	= 0.799
墙加固基准增强系数 η_0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	= 0.799
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 46.562
本墙体加固前抗剪承载力	= 177.564
本墙体加固后抗剪承载力	= 261.111

SW=15-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00		
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	814696.17		
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	814876.17		
B*L	(mm) =	370 * 430	A	(mm2) =	159100		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	97.21	LL	(KN) =	6.87		
WW	(KN) =	80.19	Ge	(KN) =	100.65		
WWADD (KN)	=	0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) = 0.167
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	0.12	σ_o (MPa) = 0.633
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	

体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	0.26		
Rv (KN) =	26.51	Rv/V =	222.75
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	26.51	Rv/V =	222.75
	抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.12	ϕ =	0.94
β =	8.00	H0 (mm) =	2700.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	122.15
l (mm) =	430.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	5100.00	N (KN) =	136.68
配筋率 ρ (%) =	0.28		
Rn (kN) =	737.32	Rn/N =	5.39
	Rn >= N 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 5.81
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.1591
原墙段抗震能力指数 β_0	= 195.949
墙加固基准增强系数 η_0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	= 195.949
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
本墙体加固前抗剪承载力	= 22.651
本墙体加固后抗剪承载力	= 26.509

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	15-1		
X1 (mm) =	1019265.92	Y1 (mm) =	809776.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.91
μ_c =	1.00	S (mm) =	5100.00
Ho (mm) =	2700.00	h (mm) =	412.92
β =	6.54	[β] =	21.74
	$\beta \leq$ [β] 高厚比验算通过。		

=====			
BW=16	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 37			
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 2340	A (mm2) =	321600
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN) =	280.39	LL (KN) =	45.91
WW (KN) =	70.99	Ge (KN) =	310.86
WWADD (KN) =	7.52		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.22
η_c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	80.36	σ_o (MPa) =	0.967
K (KN/m) =	106850.69	V_Ratio =	2.08%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	280.41	Rv/V =	3.49
	Rv >= V 抗震验算通过。		

SW=16-1				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	811876.17		
X2	(mm) =	991365.92	Y2	(mm) =	811876.17		
B*L	(mm) =	240 * 620	A	(mm2) =	148800		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	76.10	LL	(KN) =	10.09		

WW (KN) = 37.49 Ge (KN) = 88.66
WWADD (KN) = 7.52

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.162
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 32.66 α o (MPa) = 0.596
γ zj = 1.00 η p = 2.50
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 14.69
Rv (KN) = 130.10 Rv/V = 3.98
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 130.10 Rv/V = 3.98
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.10 φ = 0.96
β = 8.00 H0 (mm) = 1260.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 620.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 2100.00 N (KN) = 123.84
加 fc (MPa) = 14.33 加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2) = 43400.00 加 As (mm2) = 339.30
α c = 0.80 α s = 0.85
配筋率 ρ (%) = 0.53
Rn (kN) = 1343.09 Rn/N = 10.85
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋混凝土板墙
加固面数: 单面
面层材料强度等级: C30
面层厚度: 70mm

竖向钢筋类别: HRB400
竖向钢筋直径: 12mm
竖向钢筋间距: 200mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 200mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 3.39
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.1800
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.886
墙加固基准增强系数 η 0 = 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p = 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 2.215
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 87.850
本墙体加固前抗剪承载力 = 22.673
本墙体加固后抗剪承载力 = 130.099

SW=16-2 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 992365.92 Y1 (mm) = 811876.17
X2 (mm) = 992965.92 Y2 (mm) = 811876.17
B*L (mm) = 240 * 720 A (mm2) = 172800
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 204.29 LL (KN) = 35.81
WW (KN) = 33.50 Ge (KN) = 222.20
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.223
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 47.70 α o (MPa) = 1.286

γ zj = 1.00 η p = 2.50
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 21.45
Rv (KN) = 150.31 Rv/V = 3.15
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 150.31 Rv/V = 3.15
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.13 φ = 0.97
β = 8.00 H0 (mm) = 1260.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 720.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 2100.00 N (KN) = 319.30
加 fc (MPa) = 14.33 加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2) = 0.00 加 As (mm2) = 339.30
α c = 0.80 α s = 0.85
配筋率 ρ (%) = 0.59
Rn (kN) = 898.37 Rn/N = 2.81
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋混凝土板墙
加固面数: 单面
面层材料强度等级: C30
面层厚度: 70mm
竖向钢筋类别: HRB400
竖向钢筋直径: 12mm
竖向钢筋间距: 200mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 200mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.92
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.000
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.500
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	91.381
本墙体加固后抗剪承载力	=	150.312

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	16-1		
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	811876.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.81
μ_c =	1.00	S (mm) =	2100.00
Ho (mm) =	1260.00	h (mm) =	310.00
β =	4.06	[β] =	19.43
		$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。	

=====

BW=17	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 39			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 2770	A (mm2) =	376800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	163.09	LL (KN) =	34.32
WW (KN) =	89.72	Ge (KN) =	198.14
WWADD (KN) =	17.89		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.17
η_c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	72.97	σ_o (MPa) =	0.526

K (KN/m) =	129065.65	V_Ratio =	1.89%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	313.02	Rv/V =	4.29
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=17-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1015065.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 850	A (mm2) =	204000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	79.44	LL (KN) =	16.69
WW (KN) =	43.64	Ge (KN) =	97.11
WWADD (KN) =	9.32		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.156
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	44.00	σ_o (MPa) =	0.476
γ_{zj} =	1.00	η_p =	2.50
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	23.24		
Rv (KN) =	174.11	Rv/V =	3.96
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	174.11	Rv/V =	3.96
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.17	ϕ =	0.95
β =	8.00	H0 (mm) =	1440.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	850.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	2400.00	N (KN) =	140.43

加 fc (MPa) =	14.33	加 fy (MPa) =	360.00
加 Ac (mm2) =	59500.00	加 As (mm2) =	452.40
α_c =	0.80	α_s =	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.43		
Rn (kN) =	1605.93	Rn/N =	11.44
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
-------	----	-------	---

墙段加固信息:

加固方式: 钢筋混凝土板墙

加固面数: 单面

面层材料强度等级: C30

面层厚度: 70mm

竖向钢筋类别: HRB400

竖向钢筋直径: 12mm

竖向钢筋间距: 200mm

水平钢筋类别: HPB300

水平钢筋直径: 6mm

水平钢筋间距: 200mm

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 240.00

墙刚度基准增强系数 η_{k0} = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η_k = 1.00

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 2.82

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2040

原墙段抗震能力指数 β_0 = 0.666

墙加固基准增强系数 η_0 = 2.500

墙加固抗震能力增强系数 η_p = 2.500

墙加固后综合抗震能力指数 β_s = 1.665

墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000

墙加固提高承载力 = 117.957

本墙体加固前抗剪承载力 = 29.155

本墙体加固后抗剪承载力 = 174.114

SW=17-2	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是

X1	(mm) =	1016265.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 720	A	(mm2) =	172800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	83.65	LL	(KN) =	17.63
WW	(KN) =	46.08	Ge	(KN) =	101.03
WWADD (KN) =		8.57			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.164
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	28.98	σ o	(MPa) =	0.585
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	15.31			
Rv	(KN) =	138.91	Rv/V	=	4.79
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	138.91	Rv/V	=	4.79
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.13	Φ	=	0.96
β	=	8.00	H0	(mm) =	1440.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	720.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	2400.00	N	(KN) =	146.32
加 fc (MPa) =		14.33	加 fy (MPa) =		360.00
加 Ac (mm2) =		50400.00	加 As (mm2) =		339.30
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =		0.46			
Rn	(kN) =	1438.23	Rn/N	=	9.83
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是

墙段加固信息:	
加固方式:	钢筋混凝土板墙
加固面数:	单面
面层材料强度等级:	C30
面层厚度:	70mm
竖向钢筋类别:	HRB400
竖向钢筋直径:	12mm
竖向钢筋间距:	200mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	200mm

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 3.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.1728
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.857
墙加固基准增强系数 η 0	= 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 2.142
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 91.381
本墙体加固前抗剪承载力	= 25.944
本墙体加固后抗剪承载力	= 138.911

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		17-1			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.80
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	310.00
β	=	4.65	[β]	=	19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
BW=18		砌体墙	小片墙数		2
包含的节点墙有: 41					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00

纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	992965.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 3970	A	(mm2) =	664800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	175.15	LL	(KN) =	27.58
WW	(KN) =	50.94	Ge	(KN) =	188.94
WWADD (KN) =		0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.14
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	103.58	σ o	(MPa) =	0.284
K	(KN/m) =	195316.53	V_Ratio	=	2.68%
产生最大剪力的地震力角度					
Rv	(KN) =	129.98	Rv/V	=	1.25
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=18-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	992965.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2	(mm) =	810276.17
B*L	(mm) =	240 * 2250	A	(mm2) =	540000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	62.73	LL	(KN) =	9.34
WW	(KN) =	36.12	Ge	(KN) =	67.40
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.121
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	95.62	σ o	(MPa) =	0.125
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	450.00			

Rv (kN) = 103.33 Rv/V = 1.08
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 103.33 Rv/V = 1.08
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.93
β = 8.00 H0 (mm) = 2100.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 2250.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.63
s (mm) = 3600.00 N (kN) = 95.56
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 0.00 加 As (mm2) = 351.89
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.19
Rn (kN) = 1057.61 Rn/N = 11.07
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.53

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.000
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.000
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 27.572
本墙体加固后抗剪承载力 = 103.333

SW=18-2 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 992965.92 Y1 (mm) = 811476.17
X2 (mm) = 992965.92 Y2 (mm) = 811876.17
B*L (mm) = 240 * 520 A (mm2) = 124800
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 112.42 LL (kN) = 18.24
WW (kN) = 14.82 Ge (kN) = 121.54
WWADD (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 0.00 fyAs (kN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.192
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (kN) = 7.96 σ o (MPa) = 0.974
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (kN/m) = 37.48
Rv (kN) = 26.65 Rv/V = 3.35
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 26.65 Rv/V = 3.35
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.07 ϕ = 0.95
β = 8.75 H0 (mm) = 2100.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00

Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 520.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 3600.00 N (kN) = 173.51
配筋率 ρ (%) = 0.54
Rn (kN) = 728.94 Rn/N = 4.20
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.31
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.000
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.000
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固后抗剪承载力 = 26.646

-----高厚比计算结果-----

墙段编号 18-1
X1 (mm) = 992965.92 Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm) = 992965.92 Y2 (mm) = 811876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.87
μ c = 1.00 S (mm) = 3600.00
Ho (mm) = 2100.00 h (mm) = 277.50
β = 7.57 [β] = 20.80
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=19 砌体墙 小片墙数 2
包含的节点墙有: 44, 45, 60
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 4150	A (mm2) =	1202500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	440.01	LL (KN) =	35.29
WW (KN) =	336.41	Ge (KN) =	478.70
WWADD (KN) =	21.05		
Ac (mm2) =	88800.00	fyAs (KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.16
η c =	1.10	ζ =	0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	178.62	σ o (MPa) =	0.398
K (KN/m) =	318300.53	V_Ratio =	4.62%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv (KN) =	689.55	Rv/V =	3.86
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=19-1 砌体墙			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1017165.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 2950	A (mm2) =	1091500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	354.59	LL (KN) =	29.63
WW (KN) =	293.27	Ge (KN) =	390.46
WWADD (KN) =	21.05		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.153
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	178.51	σ o (MPa) =	0.358
γ zj =	1.00	η p =	2.50
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	663.75		

Rv (KN) =	651.69	Rv/V =	3.65
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	651.69	Rv/V =	3.65
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	1232.31
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	2950.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.57		
s (mm) =	2053.85	N (KN) =	532.78
加 fc (MPa) =	14.33	加 fy (MPa) =	360.00
加 Ac (mm2) =	206500.00	加 As (mm2) =	1583.40
α c =	0.80	α s =	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.17		
Rn (kN) =	4258.04	Rn/N =	7.99
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式: 钢筋混凝土板墙			
加固面数: 单面			
面层材料强度等级: C30			
面层厚度: 70mm			
竖向钢筋类别: HRB400			
竖向钢筋直径: 12mm			
竖向钢筋间距: 200mm			
水平钢筋类别: HPB300			
水平钢筋直径: 6mm			
水平钢筋间距: 200mm			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm) =	370.00		
墙刚度基准增强系数 η k0 =	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k =	0.91		
体系影响系数 =	1.00		
局部影响系数 =	1.00		
本墙段高宽比 =	0.51		

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 =	1.0915
原墙段抗震能力指数 β 0 =	0.807
墙加固基准增强系数 η 0 =	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p =	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s =	2.018
墙段外加柱加固的增强系数 =	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 =	1.000
墙加固提高承载力 =	411.967
本墙体加固前抗剪承载力 =	140.476
本墙体加固后抗剪承载力 =	651.687

SW=19-2 砌体墙			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1018065.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 300	A (mm2) =	111000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	85.41	LL (KN) =	5.66
WW (KN) =	43.14	Ge (KN) =	88.24
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	27750.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.175
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	0.11	σ o (MPa) =	0.795
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	0.40		
Rv (KN) =	37.87	Rv/V =	355.17
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	37.87	Rv/V =	355.17
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.05	φ =	0.97
β =	8.00	H0 (mm) =	900.00

fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	88800.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	848.42	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	300.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	1500.00	N (KN) =	119.52
配筋率 ρ (%) =	0.61		
Rn (kN) =	985.02	Rn/N =	8.24
		Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	5.00	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1110	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	150.686	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	150.686	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	36.703	
本墙体加固后抗剪承载力	=	37.866	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	19-1		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	440.00
β =	3.27	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	19-2
------	------

X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.76
μ c =	1.00	S (mm) =	1500.00
Ho (mm) =	900.00	h (mm) =	420.00
β =	2.14	[β] =	18.24
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

=====

BW=20	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 46			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	45.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992065.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 1773	A (mm2) =	655934
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	129.14	LL (KN) =	6.51
WW (KN) =	100.48	Ge (KN) =	132.40
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.13
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	45.41	σ o (MPa) =	0.202
K (KN/m) =	88400.10	V_Ratio =	1.18%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	86.94	Rv/V =	1.91
		Rv >= V 抗震验算通过。	

SW=20-1	砌体墙
AxisNo =	未编号
纵墙/横墙	横墙
是否承重墙	是
X1 (mm) =	992065.92
Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992965.92
Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 1773
A (mm2) =	655934
M =	5.00
MU =	7.50
DL (KN) =	129.14
LL (KN) =	6.51
WW (KN) =	100.48
Ge (KN) =	132.40
WWADD (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.133
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	45.41	σ o (MPa) =	0.202
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	92.23		
Rv (KN) =	86.94	Rv/V =	1.91
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	86.94	Rv/V =	1.91
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	φ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	763.68
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	1772.79	bc (mm) =	240.00
η =	0.69		
s (mm) =	1272.79	N (KN) =	177.66
配筋率 ρ (%) =	0.10		
Rn (kN) =	1155.55	Rn/N =	6.50
		Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.86	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6559	

原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.856
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.856
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	73.539
本墙体加固后抗剪承载力	=	86.944

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	20-1		
X1 (mm) =	992065.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	808276.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	1.00
μ_c =	1.00	S (mm) =	1272.79
Ho (mm) =	763.68	h (mm) =	370.00
β =	2.06	[β] =	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=21	砌体墙	小片墙数	8
包含的节点墙有: 47, 64, 65, 48, 57, 58, 49, 50, 59			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992965.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 22000	A (mm2) =	3034000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	1778.54	LL (KN) =	174.76
WW (KN) =	1038.70	Ge (KN) =	1907.52
WWADD (KN) =	41.59		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γRe =	0.90	fve (MPa) =	0.18
η_c =	1.00	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	495.35	σ_o (MPa) =	0.629
K (KN/m) =	661997.84	V_Ratio =	12.83%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	851.44	Rv/V =	1.72
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=21-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992965.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	993565.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 850	A (mm2) =	314500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	181.15	LL (KN) =	18.38
WW (KN) =	81.52	Ge (KN) =	190.34
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	78625.00	fyAs (KN) =	142.51
γRe =	0.90	fve (MPa) =	0.181
η_c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	17.74	σ_o (MPa) =	0.605
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	26.70		
Rv (KN) =	112.90	Rv/V =	6.36
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	112.90	Rv/V =	6.36
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	ϕ =	0.95
β =	8.00	H0 (mm) =	2340.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	146400.00	As (mm2) =	1357.20
fcAc (kN) =	1398.75	fyAs (KN) =	285.01
l (mm) =	850.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	4200.00	N (KN) =	263.07
配筋率 ρ (%) =	0.43		
Rn (kN) =	1812.91	Rn/N =	6.89
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.18	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3145	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.614	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.614	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	105.995	
本墙体加固后抗剪承载力	=	112.901	

SW=21-2	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	996565.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	997765.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 1200	A (mm2) =	444000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	291.53	LL (KN) =	27.88
WW (KN) =	151.41	Ge (KN) =	305.47
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	111000.00	fyAs (KN) =	285.01
γRe =	0.90	fve (MPa) =	0.189
η_c =	1.10	ζ =	0.40
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	93.66	σ_o (MPa) =	0.688
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	140.95		

Rv	(KN) =	156.67	Rv/V	=	1.67
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	156.67	Rv/V	=	1.67
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.93
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	146400.00	As	(mm2) =	1357.20
fcAc	(kN) =	1398.75	fyAs	(KN) =	285.01
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			
s	(mm) =	7156.25	N	(KN) =	420.80
配筋率 ρ (%) =	0.31				
Rn	(kN) =	1670.29	Rn/N	=	3.97
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.50	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.699	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.699	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	148.935	
本墙体加固后抗剪承载力	=	156.672	

SW=21-3 砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	999565.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1000565.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	241.84	LL	(KN) =	26.51
WW	(KN) =	143.91	Ge	(KN) =	261.95
WWADD (KN) =	6.86				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.191
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	59.90	σ o	(MPa) =	0.708
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	90.14			
Rv	(KN) =	91.93	Rv/V	=	1.53
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	91.93	Rv/V	=	1.53
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.91
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	8600.00	N	(KN) =	363.07
加 fc (MPa) =	3.80		加 fy (MPa) =	270.00	
加 Ac (mm2) =	45000.00		加 As (mm2) =	150.81	
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.04				
Rn	(kN) =	585.83	Rn/N	=	1.61
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.80	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.831	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.831	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	12.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	65.145	
本墙体加固后抗剪承载力	=	91.928	

SW=21-4		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1002365.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1003365.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	241.25	LL	(KN) =	26.51
WW	(KN) =	143.33	Ge	(KN) =	261.37
WWADD (KN) =	6.86				

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.191
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	59.90	σ o (MPa) =	0.706
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	90.14		
Rv (KN) =	91.86	Rv/V =	1.53
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	91.86	Rv/V =	1.53
	抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.91
β =	8.00	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	8600.00	N (KN) =	362.31
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	45000.00	加 As (mm2) =	150.81
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.04		
Rn (kN) =	585.83	Rn/N =	1.62
	Rn >= N 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		

竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 1.80
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.831
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.831
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 12.000
本墙体加固前抗剪承载力	= 65.089
本墙体加固后抗剪承载力	= 91.865

SW=21-5		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1005165.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1006365.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 1200	A (mm2) =	444000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	242.04	LL (KN) =	20.95
WW (KN) =	150.63	Ge (KN) =	259.97
WWADD (KN) =	7.45		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.179
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	85.43	σ o (MPa) =	0.586
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		

体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	128.57		
Rv (KN) =	146.81	Rv/V =	1.72
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	146.81	Rv/V =	1.72
	抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	1200.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.84		
s (mm) =	7151.72	N (KN) =	355.77
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	54000.00	加 As (mm2) =	150.81
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.17		
Rn (kN) =	1177.54	Rn/N =	3.31
	Rn >= N 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	

局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.50
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.699
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.699
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	13.026
本墙体加固前抗剪承载力	=	120.539
本墙体加固后抗剪承载力	=	146.806

SW=21-6		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1008165.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm)	=	1009215.92	Y2 (mm) = 808276.17
B*L (mm)	=	370 * 1050	A (mm2) = 388500
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	220.18	LL (KN) = 18.06
WW (KN)	=	147.80	Ge (KN) = 236.21
WWADD (KN)	=	7.01	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.181
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	66.08	σ_o (MPa) = 0.608
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	99.45	
Rv (KN)	=	91.80	Rv/V = 1.39
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	91.80	Rv/V = 1.39
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			

f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 2567.59
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	4768.97	N (KN) = 322.43
加 fc (MPa)	=	3.80	加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2)	=	47250.00	加 As (mm2) = 150.81
α_c	=	0.75	α_s = 0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.03	
Rn (kN)	=	613.51	Rn/N = 1.90
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.71	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3885	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.791	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.791	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	

墙加固提高承载力	=	12.256
本墙体加固前抗剪承载力	=	65.137
本墙体加固后抗剪承载力	=	91.797

SW=21-7		砌体墙
AxisNo	=	未编号
纵墙/横墙		纵墙
X1 (mm)	=	1011015.92
X2 (mm)	=	1012215.92
B*L (mm)	=	370 * 1200
M	=	5.00
DL (KN)	=	248.32
WW (KN)	=	153.38
WWADD (KN)	=	7.45
Ang(角度)	=	0.00
是否承重墙		是
Y1 (mm)	=	808276.17
Y2 (mm)	=	808276.17
A (mm2)	=	444000
MU	=	7.50
LL (KN)	=	25.14
Ge (KN)	=	268.35

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.181
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	85.43	σ_o (MPa) = 0.604
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	128.57	
Rv (KN)	=	103.63	Rv/V = 1.21
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	103.63	Rv/V = 1.21
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 2940.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	5700.00	N (KN) = 370.23
加 fc (MPa)	=	3.80	加 fy (MPa) = 270.00

加 Ac (mm2) =	54000.00	加 As (mm2) =	150.81		
α c	=	α s	=	0.75	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.03				
Rn (kN) =	696.58	Rn/N	=	1.88	
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.50	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.699	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.699	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	13.026	
本墙体加固前抗剪承载力	=	74.081	
本墙体加固后抗剪承载力	=	103.635	

SW=21-8		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	1014015.92	Y1 (mm)	=	808276.17

X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 700	A	(mm2) =	259000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	112.24	LL	(KN) =	11.31
WW	(KN) =	66.73	Ge	(KN) =	123.86
WWADD	(KN) =	5.97			

抗震计算结果			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.162
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	27.22	σ o (MPa) =	0.478
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	40.96		
Rv (KN) =	55.83	Rv/V =	2.05
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	55.83	Rv/V	=	2.05
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.25	φ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	2940.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	700.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	5700.00	N	(KN) =	170.64
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy	(MPa) =	270.00
加 Ac	(mm2) =	31500.00	加 As	(mm2) =	100.54
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.27				
Rn	(kN) =	988.43	Rn/N	=	5.79
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

加固方式:	钢筋网砂浆面层
加固面数:	单面
面层材料强度等级:	M10
面层厚度:	45mm
竖向钢筋类别:	HPB300
竖向钢筋直径:	8mm
竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm

加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.57
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2590
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.280
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.280
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.171
本墙体加固前抗剪承载力	=	38.648
本墙体加固后抗剪承载力	=	55.833

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	21-1				
X1 (mm) =	992965.92	Y1 (mm) =	808276.17		
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	808276.17		
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.71
μ c	=	1.00	S (mm) =	4200.00	
Ho (mm) =	2340.00	h (mm) =	370.00		
β	=	6.32	[β]	=	17.14
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	21-2				
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	808276.17		
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	808276.17		
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.75

μ c	=	1.00	S	(mm)=	8600.00
Ho	(mm)=	3300.00	h	(mm)=	415.00
β	=	7.95	[β]	=	17.97
β <= [β] 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		21-3			
X1	(mm)=	1005765.92	Y1	(mm)=	808276.17
X2	(mm)=	1008765.92	Y2	(mm)=	808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.76
μ c	=	1.00	S	(mm)=	3000.00
Ho	(mm)=	1800.00	h	(mm)=	415.00
β	=	4.34	[β]	=	18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		21-4			
X1	(mm)=	1008765.92	Y1	(mm)=	808276.17
X2	(mm)=	1014465.92	Y2	(mm)=	808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.75
μ c	=	1.00	S	(mm)=	5700.00
Ho	(mm)=	2940.00	h	(mm)=	415.00
β	=	7.08	[β]	=	17.94
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====

BW=22	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 52			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1	(mm)=	990865.92	Y1 (mm)= 807376.17
X2	(mm)=	992065.92	Y2 (mm)= 807376.17
B*L	(mm)=	370 * 1570	A (mm2)= 580900
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(KN)=	129.69	LL (KN)= 5.31
WW	(KN)=	89.20	Ge (KN)= 132.35
WWADD	(KN)=	0.00	
Ac	(mm2)=	0.00	fyAs (KN)= 0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re	=	1.00	fve	(MPa)=	0.14
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa)=	0.00	fy	(MPa)=	0.00
V	(KN)=	41.73	σ o	(MPa)=	0.228
K	(KN/m)=	66555.55	V_Ratio	=	1.08%

产生最大剪力的地震力角度			0.00
Rv	(KN)=	79.10	Rv/V = 1.90
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=22-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1	(mm)=	990865.92	Y1 (mm)= 807376.17
X2	(mm)=	992065.92	Y2 (mm)= 807376.17
B*L	(mm)=	370 * 1570	A (mm2)= 580900
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN)=	129.69	LL (KN)= 5.31
WW	(KN)=	89.20	Ge (KN)= 132.35
WWADD	(KN)=	0.00	

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2)=	0.00	fyAs	(KN)=	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa)=	0.136
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa)=	0.00	fy	(MPa)=	0.00
V	(KN)=	41.73	σ o	(MPa)=	0.228
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m)=	71.19			
Rv	(KN)=	79.10	Rv/V	=	1.90
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN)=	79.10	Rv/V	=	1.90
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f	(MPa)=	1.30	φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm)=	720.00
fc	(MPa)=	9.55	fy	(MPa)=	270.00
Ac	(mm2)=	136900.00	As	(mm2)=	904.80
fcAc	(kN)=	1307.98	fyAs	(KN)=	244.30
l	(mm)=	1570.00	bc	(mm)=	370.00
η	=	0.95			
s	(mm)=	1200.00	N	(KN)=	176.56
配筋率 ρ (%)	=	0.16			

Rn	(kN)=	1894.19	Rn/N	=	10.73
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.10	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固后抗剪承载力	=	79.104	

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		22-1			
X1	(mm)=	990865.92	Y1	(mm)=	807376.17
X2	(mm)=	992065.92	Y2	(mm)=	807376.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm)=	1200.00
Ho	(mm)=	720.00	h	(mm)=	370.00
β	=	1.95	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====

BW=23	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 55			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm)=	1018365.92	Y1 (mm)= 808876.17
X2	(mm)=	1019265.92	Y2 (mm)= 809776.17
B*L	(mm)=	370 * 1414	A (mm2)= 523075
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(KN)=	186.24	LL (KN)= 10.30

WW	(KN) =	162.87	Ge	(KN) =	191.39
WWADD	(KN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.15
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	37.24	σ o	(MPa) =	0.366
K	(KN/m) =	45026.16	V_Ratio	=	0.96%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	80.56	Rv/V	=	2.16
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=23-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1018365.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	809776.17
B*L	(mm) =	370 * 1414	A	(mm2) =	523075
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	186.24	LL	(KN) =	10.30
WW	(KN) =	162.87	Ge	(KN) =	191.39
WWADD	(KN) =	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.154
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	37.24	σ o	(MPa) =	0.366
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00
K	(KN/m) =	56.28			
Rv	(KN) =	80.56	Rv/V	=	2.16
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	80.56	Rv/V	=	2.16
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	1.00
β	=	2.29	H0	(mm) =	848.23
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	1413.72	N	(KN) =	257.56
Rn	(kN) =	679.12	Rn/N	=	2.64
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	2.33			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.5231			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.729			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.729			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	68.865			
本墙体加固后抗剪承载力	=	80.562			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	23-1				
X1	(mm) =	1018365.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	809776.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	1515.82
Ho	(mm) =	909.49	h	(mm) =	370.00
β	=	2.46	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

第 2 层局压计算结果					

-----局压计算结果-----					
节点编号		26	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	300.00	h	(mm) =	180.00
ao(ab)	(mm) =	117.75	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	35323.70	Ao	(mm2) =	221265.90
Nl	(kN) =	14.89	No	(kN) =	18.80
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.50	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	14.89	R	(kN) =	48.15
R >= N 局压验算通过。					

-----局压计算结果-----			
节点编号	55	垫梁类型	无梁垫
b (mm) =	180.00	h (mm) =	300.00
ao(ab)(mm) =	152.01	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	27361.62	Ao (mm2) =	158400.00
Nl (kN) =	40.90	No (kN) =	12.75
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.77	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	40.90	R (kN) =	43.91
R >= N 局压验算通过。			

-----局压计算结果-----					
节点编号		56	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	180.00	h	(mm) =	300.00
ao(ab)	(mm) =	152.01	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	27361.62	Ao	(mm2) =	158400.00
Nl	(kN) =	40.90	No	(kN) =	12.61
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.77	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	40.90	R	(kN) =	43.91
R >= N 局压验算通过。					

公司名称:	
第 3 层砌体墙结构鉴定结果	

文件: QTDetailJD3.out

工程名称:设计人:

工程代号:校核人:日期:

第 3 层砌体墙结构计算结果

第 1 塔 共 1 塔

层高(mm):	3300.00
重力荷载代表值(kN):	6490.01
墙体自重荷载标准值(kN):	3519.36
墙体加固自重荷载标准值(kN):	283.97
楼面恒荷载标准值(kN):	2121.31
楼面活荷载标准值(kN):	1259.81
水平地震作用标准值(kN):	700.89
地震剪力标准值(kN):	2402.90
当前塔当前层面积(m2):	387.35
X 向总刚度:	5678200.54
Y 向总刚度:	5596071.49
块体强度等级 MU:	7.50
砂浆强度等级 M:	5.00
砂浆类型:	混合砂浆
砼墙强度等级:	20.00
砼柱强度等级:	20.00
砼梁强度等级:	20.00
大片墙数:	22
本层加固后横向体系影响系数 ψ_1 :	1.00
本层加固后横向局部影响系数 ψ_1 :	1.00
由式(5.2.13) $\beta_i=A_i/(A_{bi} \times \xi_{0i} \times \lambda)$ 计算得	
本层横向平均抗震能力指数:	0.793
本层横向加固后楼层增强系数:	1.000
由式(5.2.14) $\beta_{ci}=\psi_1 \times \psi_2 \times \beta_i$ 计算得	
本层横向加固后楼层抗震能力指数:	0.793
本层加固后纵向体系影响系数 ψ_1 :	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ_1 :	1.00

由式(5.2.13) $\beta_i=A_i/(A_{bi} \times \xi_{0i} \times \lambda)$ 计算得

本层纵向平均抗震能力指数:0.812

本层纵向加固后楼层增强系数:1.181

由式(5.2.14) $\beta_{ci}=\psi_1 \times \psi_2 \times \beta_i$ 计算得

本层纵向加固后楼层抗震能力指数:0.959

=====

BW=1	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 13, 1			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	993865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	291 * 7620	A (mm2) = 2218800
M	=	5.00	MU = 0.00
DL (kN)	=	863.73	LL (kN) = 133.26
WW (kN)	=	433.59	Ge (kN) = 930.36
WWADD (kN)	=	0.00	
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (kN) = 122148.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} = 0.90 fve (MPa) = 0.16

η_c = 1.00 ζ = 0.500

ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 270.00

V (kN) = 406.48 σ_o (MPa) = 0.419

K (kN/m) = 611328.64 V_Ratio = 12.08%

产生最大剪力的地震力角度 90.00

Rv (kN) = 431.24 Rv/V = 1.06

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=1-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	993865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	= 291 * 7620	A (mm2)	= 2218800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (kN)	=	863.73	LL (kN) = 133.26
WW (kN)	=	433.59	Ge (kN) = 930.36
WWADD (kN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (kN) = 122.15

γ_{Re} = 0.90 fve (MPa) = 0.160

η_c = 1.00 ζ = 0.50

ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 270.00

V (kN) = 406.48 σ_o (MPa) = 0.419

γ_{zj} = 1.00 η_p = 1.00

震损系数 = 1.00

体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00

K (kN/m) = 672.36

Rv (kN) = 431.24 Rv/V = 1.06

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 431.24 Rv/V = 1.06

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.92

β = 8.00 H0 (mm) = 2194.48

fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00

Ac (mm2) = 172800.00 As (mm2) = 1583.40

fcAc (kN) = 1650.98 fyAs (kN) = 386.80

l (mm) = 3810.00 bc (mm) = 240.00

η = 0.53

s (mm) = 3836.21 N (kN) = 1322.73

配筋率 ρ (%) = 0.07

Rn (kN) = 3422.88 Rn/N = 2.59

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 370.00

墙刚度基准增强系数 η_{k0} = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η_k = 1.00

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 0.43

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 2.8194

原墙段抗震能力指数 β_0 = 0.737

墙加固基准增强系数 η_0 = 1.000

墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.737
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	444.928
本墙体加固后抗剪承载力	=	431.241

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	1-1		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	819376.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	1.00
μ_c =	1.00	S (mm) =	4500.00
Ho (mm) =	2460.00	h (mm) =	291.18
β =	8.45	[β] =	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	1-2		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	819376.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	1.00
μ_c =	1.00	S (mm) =	2750.00
Ho (mm) =	1650.00	h (mm) =	291.18
β =	5.67	[β] =	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=2	砌体墙	小片墙数	9
包含的节点墙有: 2, 3, 4, 52, 53, 5, 6, 8			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 23500	A (mm2) =	3663000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	2658.28	LL (KN) =	623.16
WW (KN) =	1300.61	Ge (KN) =	3045.65
WWADD (KN) =	75.78		
Ac (mm2) =	403200.00	fyAs (KN) =	997541.96
-----抗震计算结果-----			
γRe =	0.90	fve (MPa) =	0.20
η_c =	1.10	ζ =	0.400

ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	764.13	σ o	(MPa) =	0.831
K	(KN/m) =	929902.27	V_Ratio	=	22.71%
产生最大剪力的地震力角度					0.00
Rv	(KN) =	1995.04	Rv/V	=	2.61
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=2-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	994815.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1200	A (mm2) =	444000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	146.47	LL (KN) =	7.13
WW (KN) =	101.76	Ge (KN) =	150.03
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γRe =	0.90	fve (MPa) =	0.151
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	57.61	σ_o (MPa) =	0.338
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	253.13		
Rv (KN) =	91.30	Rv/V =	1.58
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	91.30	Rv/V =	1.58
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	ϕ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	1980.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	122.15
l (mm) =	1200.00	bc (mm) =	240.00

η =	0.84		
s (mm) =	3300.00	N (KN) =	201.09
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	0.00	加 As (mm2) =	201.08
α_c =	0.75	α_s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.15		
Rn (kN) =	1026.98	Rn/N =	5.11
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	0.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.00
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.000
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.000
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	15.315
本墙体加固后抗剪承载力	=	91.298

SW=2-2	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	996415.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	997765.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1350	A (mm2) =	499500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	241.06	LL (KN) =	18.43
WW (KN) =	173.52	Ge (KN) =	250.27
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.170
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	126.32	σ o (MPa) =	0.501
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	555.00		
Rv (KN) =	139.55	Rv/V =	1.10
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	139.55	Rv/V =	1.10
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.91
β =	8.92	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	1350.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.79		
s (mm) =	15057.28	N (KN) =	341.02
配筋率 ρ (%) =	0.14		
Rn (kN) =	1015.55	Rn/N =	2.98
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			

加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.67	
原墙段 1/2 层高处的净截面积	=	0.4995	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.563	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.563	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	129.363	
本墙体加固后抗剪承载力	=	139.549	

SW=2-3 砌体墙			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	999565.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1000565.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1000	A (mm2) =	370000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	396.35	LL (KN) =	114.20
WW (KN) =	162.02	Ge (KN) =	468.20
WWADD (KN) =	14.75		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.240
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	85.35	σ o (MPa) =	1.265
γ zj =	1.00	η p =	2.50
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	375.00		
Rv (KN) =	310.30	Rv/V =	3.64
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
------------------	--	--	--

Rv (KN) =	310.30	Rv/V =	3.64
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.94
β =	8.00	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	1000.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.96		
s (mm) =	17300.00	N (KN) =	705.73
加 fc (MPa) =	14.33	加 fy (MPa) =	360.00
加 Ac (mm2) =	70000.00	加 As (mm2) =	565.50
α c =	0.80	α s =	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.28		
Rn (kN) =	1921.44	Rn/N =	2.72
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		

加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.90	
原墙段 1/2 层高处的净截面积	=	0.3700	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.563	
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500	

墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.407
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	145.240
本墙体加固前抗剪承载力	=	82.851
本墙体加固后抗剪承载力	=	310.298

SW=2-4

砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1002365.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1003365.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	390.58	LL	(KN) =	112.22
WW	(KN) =	159.62	Ge	(KN) =	461.44
WWADD (KN) =		14.75			

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ_{Re}	=	0.90	fve	(MPa) =	0.238
η_c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	85.35	σ_o	(MPa) =	1.247
γ_{zj}	=	1.00	η_p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	375.00			
Rv	(KN) =	309.75	Rv/V	=	3.63

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	309.75	Rv/V	=	3.63
----	--------	--------	------	---	------

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	ϕ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51

l	(mm) =	1000.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.96			
s	(mm) =	17300.00	N	(KN) =	695.26
加 fc (MPa) =		14.33	加 fy (MPa) =		360.00
加 Ac (mm2) =		70000.00	加 As (mm2) =		565.50
α_c	=	0.80	α_s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =		0.28			
Rn	(kN) =	1921.44	Rn/N	=	2.76

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
加固方式:		钢筋混凝土板墙			
加固面数:		单面			
面层材料强度等级:		C30			
面层厚度:		70mm			
竖向钢筋类别:		HRB400			
竖向钢筋直径:		12mm			
竖向钢筋间距:		200mm			
水平钢筋类别:		HPB300			
水平钢筋直径:		6mm			
水平钢筋间距:		200mm			

加固计算信息

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.90
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.563
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.407
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	145.240
本墙体加固前抗剪承载力	=	82.349
本墙体加固后抗剪承载力	=	309.751

SW=2-5

砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1005165.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1006365.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1200	A	(mm2) =	444000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	411.31	LL	(KN) =	115.37
WW	(KN) =	170.50	Ge	(KN) =	484.90
WWADD (KN) =		15.91			

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ_{Re}	=	0.90	fve	(MPa) =	0.226
η_c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	102.42	σ_o	(MPa) =	1.092
γ_{zj}	=	1.00	η_p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	450.00			
Rv	(KN) =	359.56	Rv/V	=	3.51

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	359.56	Rv/V	=	3.51
----	--------	--------	------	---	------

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	ϕ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			
s	(mm) =	17300.00	N	(KN) =	728.44
加 fc (MPa) =		14.33	加 fy (MPa) =		360.00
加 Ac (mm2) =		84000.00	加 As (mm2) =		678.60
α_c	=	0.80	α_s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =		0.26			
Rn	(kN) =	2110.01	Rn/N	=	2.90

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.75	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.563	
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.407	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	174.288	
本墙体加固前抗剪承载力	=	140.300	
本墙体加固后抗剪承载力	=	359.558	

SW=2-6		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1008165.92	Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm)	=	1009315.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	370 * 1150	A (mm2) = 425500
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	404.92	LL (KN) = 114.97
WW (KN)	=	169.33	Ge (KN) = 478.02

WWADD (KN) =		15.62	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.228
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	98.16	σ o (MPa) =	1.123
γ zj =	1.00	η p =	2.50
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	431.25		
Rv (KN) =	327.67	Rv/V =	3.34
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	327.67	Rv/V =	3.34
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	1150.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.86		
s (mm) =	17300.00	N (KN) =	719.15
加 fc (MPa) =	14.33	加 fy (MPa) =	360.00
加 Ac (mm2) =	80500.00	加 As (mm2) =	565.50
α c =	0.80	α s =	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.25		
Rn (kN) =	2030.38	Rn/N =	2.82
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		

竖向钢筋直径:	12mm
竖向钢筋间距:	200mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	200mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.78
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.4255
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.563
墙加固基准增强系数 η 0	= 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.407
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 150.536
本墙体加固前抗剪承载力	= 90.785
本墙体加固后抗剪承载力	= 327.673

SW=2-7		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1011115.92	Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm)	=	1012115.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	370 * 1000	A (mm2) = 370000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	391.85	LL (KN) = 112.83
WW (KN)	=	160.12	Ge (KN) = 463.01
WWADD (KN)	=	14.75	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.239
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	85.35	σ o (MPa) =	1.251
γ zj =	1.00	η p =	2.50

震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 375.00
Rv (KN) = 284.01 Rv/V = 3.33
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 284.01 Rv/V = 3.33
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.94
β = 8.00 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 1000.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.96
s (mm) = 17300.00 N (kN) = 697.82
加 fc (MPa) = 14.33 加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac (mm2) = 70000.00 加 As (mm2) = 452.40
α c = 0.80 α s = 0.85
配筋率 ρ (%) = 0.26
Rn (kN) = 1883.79 Rn/N = 2.70
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋混凝土板墙
加固面数: 单面
面层材料强度等级: C30
面层厚度: 70mm
竖向钢筋类别: HRB400
竖向钢筋直径: 12mm
竖向钢筋间距: 200mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 200mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.91

体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.90
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.563
墙加固基准增强系数 η 0 = 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p = 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.407
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 123.253
本墙体加固前抗剪承载力 = 82.446
本墙体加固后抗剪承载力 = 284.012

SW=2-8 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1013915.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1015065.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 1150 A (mm2) = 425500
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 191.09 LL (kN) = 19.52
WW (kN) = 141.48 Ge (kN) = 200.85
WWADD (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (kN) = 142.51
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.166
η c = 1.10 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (kN) = 107.61 σ o (MPa) = 0.472
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00

K (KN/m) = 472.78
Rv (KN) = 122.75 Rv/V = 1.14
Rv >= V 抗震验算通过。
-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 122.75 Rv/V = 1.14
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.91
β = 8.92 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 1150.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.86
s (mm) = 15484.77 N (kN) = 277.69
配筋率 ρ (%) = 0.16
Rn (kN) = 980.94 Rn/N = 3.53
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.78
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.4255
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.563
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.563
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 114.470
本墙体加固后抗剪承载力 = 122.747

SW=2-9 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1016265.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 850 A (mm2) = 314500
M = 5.00 MU = 7.50

DL (KN) = 84.67 LL (KN) = 8.50
WW (KN) = 62.26 Ge (KN) = 88.92
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.144
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 15.94 σ o (MPa) = 0.283
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 70.03
Rv (KN) = 50.16 Rv/V = 3.15
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 50.16 Rv/V = 3.15
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 φ = 0.93
β = 8.00 HO (mm) = 1440.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 850.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 2400.00 N (KN) = 122.81
配筋率 ρ (%) = 0.22
Rn (kN) = 956.14 Rn/N = 7.79
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.12
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3145
原墙段抗震能力指数 β 0 = 2.808
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 2.808
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 42.835
本墙体加固后抗剪承载力 = 50.157

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 2-1
X1 (mm) = 993865.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 822126.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.81
μ c = 1.00 S (mm) = 3300.00
Ho (mm) = 1980.00 h (mm) = 395.15
β = 5.01 [β] = 19.35
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 2-2
X1 (mm) = 997165.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 822126.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.75
μ c = 1.00 S (mm) = 17300.00
Ho (mm) = 3300.00 h (mm) = 440.00
β = 7.50 [β] = 18.01
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 2-3
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 822126.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.80
μ c = 1.00 S (mm) = 2400.00
Ho (mm) = 1440.00 h (mm) = 370.00
β = 3.89 [β] = 19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=3	砌体墙	小片墙数	3
------	-----	------	---

包含的节点墙有: 50, 42, 38, 32, 16, 7

AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 806776.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 290 * 15600 A (mm2) = 3647999
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 1253.32 LL (KN) = 197.99
WW (KN) = 712.79 Ge (KN) = 1391.11
WWADD (KN) = 38.80
Ac (mm2) = 288000.00 fyAs (KN) = 712529.97

-----抗震计算结果-----
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.16
η c = 1.10 ζ = 0.400
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 630.86 σ o (MPa) = 0.381
K (KN/m) = 988759.19 V_Ratio = 18.75%
产生最大剪力的地震力角度 90.00
Rv (KN) = 1006.51 Rv/V = 1.60
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=3-1 砌体墙

AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 806776.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm) = 339 * 6300 A (mm2) = 2135999
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 670.23 LL (KN) = 57.52
WW (KN) = 404.51 Ge (KN) = 720.37
WWADD (KN) = 21.38

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 172800.00 fyAs (KN) = 427.52
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.150
η c = 1.10 ζ = 0.40
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 325.91 σ o (MPa) = 0.337
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00

K (KN/m) = 600.00

Rv (KN) = 570.47 Rv/V = 1.75

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) = 570.47 Rv/V = 1.75

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.92

β = 8.00 H0 (mm) = 1242.86

fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00

Ac (mm2) = 230400.00 As (mm2) = 2488.20

fcAc (kN) = 2201.31 fyAs (kN) = 549.67

l (mm) = 2100.00 bc (mm) = 240.00

η = 0.65

s (mm) = 2071.43 N (kN) = 985.37

加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00

加 Ac (mm2) = 283499.92 加 As (mm2) = 1005.40

α_c = 0.75 α_s = 0.80

配筋率 ρ (%) = 0.14

Rn (kN) = 4877.10 Rn/N = 4.95

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是

墙段加固信息:

加固方式: 钢筋网砂浆面层

加固面数: 单面

面层材料强度等级: M10

面层厚度: 45mm

竖向钢筋类别: HPB300

竖向钢筋直径: 8mm

竖向钢筋间距: 300mm

水平钢筋类别: HPB300

水平钢筋直径: 6mm

水平钢筋间距: 300mm

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 339.05

墙刚度基准增强系数 η_{k0} = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η_k = 0.93

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 0.52

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 2.1360

原墙段抗震能力指数 β_0 = 0.777

墙加固基准增强系数 η_0 = 1.000

墙加固抗震能力增强系数 η_p = 1.000

墙加固后综合抗震能力指数 β_s = 0.777

墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000

墙加固提高承载力 = 78.116

本墙体加固前抗剪承载力 = 433.139

本墙体加固后抗剪承载力 = 570.470

SW=3-2 砌体墙

AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00

纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是

X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 814876.17

X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 816076.17

B*L (mm) = 240 * 1200 A (mm2) = 288000

M = 5.00 MU = 7.50

DL (kN) = 136.37 LL (kN) = 30.80

WW (kN) = 65.01 Ge (kN) = 151.77

WWADD (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 43200.00 fyAs (kN) = 142.51

γ_{Re} = 0.90 fve (MPa) = 0.171

η_c = 1.10 ζ = 0.50

ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00

V (kN) = 27.93 σ_o (MPa) = 0.527

γ_{zj} = 1.00 η_p = 1.00

震损系数 = 1.00

体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00

K (KN/m) = 51.43

Rv (kN) = 88.92 Rv/V = 3.18

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 88.92 Rv/V = 3.18

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.28 ϕ = 0.93

β = 8.00 H0 (mm) = 1800.00

fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00

Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60

fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51

l (mm) = 1200.00 bc (mm) = 240.00

η = 0.84

s (mm) = 3000.00 N (kN) = 223.49

配筋率 ρ (%) = 0.24

Rn (kN) = 819.80 Rn/N = 3.67

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 240.00

墙刚度基准增强系数 η_{k0} = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η_k = 1.00

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 2.00

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2880

原墙段抗震能力指数 β_0 = 1.385

墙加固基准增强系数 η_0 = 1.000

墙加固抗震能力增强系数 η_p = 1.000

墙加固后综合抗震能力指数 β_s = 1.385

墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000

本墙体加固前抗剪承载力 = 83.485

本墙体加固后抗剪承载力 = 88.923

SW=3-3 砌体墙

AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 90.00

纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是

X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 817276.17

X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 822126.17

B*L (mm) = 240 * 5100 A (mm2) = 1224000

M = 5.00 MU = 7.50

DL (kN) = 446.72 LL (kN) = 109.67

WW (kN) = 243.27 Ge (kN) = 518.97

WWADD (KN) =	17.41		
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.161
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	277.02	σ o (MPa) =	0.424
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	510.00		
Rv (KN) =	347.11	Rv/V =	1.25
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	347.11	Rv/V =	1.25
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	Φ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	2110.07
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	115200.00	As (mm2) =	1357.20
fcAc (kN) =	1100.65	fyAs (KN) =	285.01
l (mm) =	5100.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.48		
s (mm) =	3625.17	N (KN) =	767.88
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	229500.00	加 As (mm2) =	804.32
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.15		
Rn (kN) =	2717.09	Rn/N =	3.54
		Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		

竖向钢筋直径:	8mm
竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.47
原墙段 1/2 层高处的净截面积	= 1.2240
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.593
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.593
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 62.801
本墙体加固前抗剪承载力	= 243.897
本墙体加固后抗剪承载力	= 347.115

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	3-1		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	806776.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	808276.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1500.00
Ho (mm) =	900.00	h (mm) =	384.05
β =	2.34	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	3-2		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	600.00
Ho (mm) =	360.00	h (mm) =	384.05
β =	0.94	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
-------------------	--	--	--

墙段编号	3-3		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	811876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	3000.00
Ho (mm) =	1800.00	h (mm) =	384.05
β =	4.69	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	3-4		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1200.00
Ho (mm) =	720.00	h (mm) =	384.05
β =	1.87	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	1-1		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	0.00	μ 2 =	0.00
μ c =	0.00	S (mm) =	0.00
Ho (mm) =	0.00	h (mm) =	0.00
β =	0.00	[β] =	0.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	3-6		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	818476.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.87
μ c =	1.00	S (mm) =	3600.00
Ho (mm) =	2100.00	h (mm) =	262.50
β =	8.00	[β] =	20.80
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	3-7		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	818476.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	3650.00
Ho (mm) =	2120.00	h (mm) =	285.00

β	=	7.44	$[\beta]$	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					
=====					
BW=4		砌体墙	小片墙数		2
包含的节点墙有: 40, 33, 15, 9					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	1016865.92	Y1 (mm)	=	808876.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	=	822126.17
B*L (mm)	=	318 * 13750	A (mm2)	=	3987000
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL (KN)	=	1138.37	LL (KN)	=	115.53
WW (KN)	=	815.65	Ge (KN)	=	1196.13
WWADD (KN)	=	0.00			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN)	=	0.00
-----抗震计算结果-----					
γRe	=	1.00	fve (MPa)	=	0.15
ηc	=	1.00	ζ	=	0.400
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00
V (KN)	=	595.48	σo (MPa)	=	0.300
K (KN/m)	=	1021830.75	V_Ratio	=	17.70%
产生最大剪力的地震力角度 90.00					
Rv (KN)	=	667.10	Rv/V	=	1.12
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=4-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	1016865.92	Y1 (mm)	=	808876.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	=	813496.17
B*L (mm)	=	240 * 4870	A (mm2)	=	1168800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	369.19	LL (KN)	=	60.66
WW (KN)	=	223.99	Ge (KN)	=	399.53
WWADD (KN)	=	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN)	=	142.51
γRe	=	1.00	fve (MPa)	=	0.151
ηc	=	1.10	ζ	=	0.50

ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00
V (KN)	=	174.57	σo (MPa)	=	0.342
γzj	=	1.00	ηp	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00
K (KN/m)	=	467.52			
Rv (KN)	=	227.76	Rv/V	=	1.30
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv (KN)	=	227.76	Rv/V	=	1.30
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f (MPa)	=	1.30	ϕ	=	0.92
β	=	8.00	H0 (mm)	=	1800.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN)	=	142.51
l (mm)	=	4870.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	0.49			
s (mm)	=	3000.00	N (KN)	=	570.95
配筋率 ρ (%)	=	0.06			
Rn (kN)	=	1632.38	Rn/N	=	2.86
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 $\eta k0$	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 ηk	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.51			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.1688			
原墙段抗震能力指数 $\beta 0$	=	0.869			
墙加固基准增强系数 $\eta 0$	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 ηp	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 βs	=	0.869			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			

承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	202.804
本墙体加固后抗剪承载力	=	227.758

SW=4-2		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	1016865.92	Y1 (mm)	=	814696.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	=	822126.17
B*L (mm)	=	367 * 7680	A (mm2)	=	2818200
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	769.17	LL (KN)	=	54.87
WW (KN)	=	591.66	Ge (KN)	=	796.61
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN)	=	142.51
γRe	=	1.00	fve (MPa)	=	0.144
ηc	=	1.00	ζ	=	0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00
V (KN)	=	420.91	σo (MPa)	=	0.283
γzj	=	1.00	ηp	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00
K (KN/m)	=	1127.28			
Rv (KN)	=	439.34	Rv/V	=	1.04
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv (KN)	=	439.34	Rv/V	=	1.04
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f (MPa)	=	1.30	ϕ	=	0.91
β	=	8.00	H0 (mm)	=	2036.88
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00
Ac (mm2)	=	115200.00	As (mm2)	=	1357.20
fcAc (kN)	=	1100.65	fyAs (KN)	=	285.01
l (mm)	=	7680.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	0.43			
s (mm)	=	3442.20	N (KN)	=	1082.23
配筋率 ρ (%)	=	0.05			

Rn	(kN) =	3756.67	Rn/N	=	3.47
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	366.95			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.33			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8182			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.869			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.869			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	383.640			
本墙体加固后抗剪承载力	=	439.338			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-1				
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) =	240.00
β	=	7.50	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-2				
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.84
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) =	252.70
β	=	7.12	[β]	=	20.16
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-3				
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3600.00
Ho	(mm) =	2100.00	h	(mm) =	366.95
β	=	5.72	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-4				
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	818476.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3650.00
Ho	(mm) =	2120.00	h	(mm) =	366.95
β	=	5.78	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
BW=5	砌体墙	小片墙数	2		
包含的节点墙有: 41, 35, 10					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	324 * 14350	A	(mm2) =	3770999
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	1450.63	LL	(KN) =	221.84
WW	(KN) =	690.59	Ge	(KN) =	1561.55
WWADD	(KN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.16
η c	=	1.00	ζ	=	0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	679.08	σ o	(MPa) =	0.414
K	(KN/m) =	1015801.17	V_Ratio	=	20.19%
产生最大剪力的地震力角度					
Rv	(KN) =	765.32	Rv/V	=	1.13
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=5-1	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	812176.17
B*L	(mm) =	240 * 4150	A	(mm2) =	995999
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	407.65	LL	(KN) =	67.31
WW	(KN) =	117.09	Ge	(KN) =	441.31
WWADD	(KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	100800.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.163
η c	=	1.10	ζ	=	0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	179.36	σ o	(MPa) =	0.443
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	301.82			
Rv	(KN) =	240.50	Rv/V	=	1.34
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	240.50	Rv/V	=	1.34
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.80
β	=	13.75	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	158400.00	As	(mm2) =	1357.20
fcAc	(kN) =	1513.40	fyAs	(KN) =	285.01
l	(mm) =	4150.00	bc	(mm) =	330.00
η	=	0.57			
s	(mm) =	6600.00	N	(KN) =	630.91
配筋率 ρ (%) =	0.14				
Rn	(kN) =	1680.87	Rn/N	=	2.66
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
-----------------------	--	--	--	--	--

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.80	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.9960	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.701	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.701	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	208.823	
本墙体加固后抗剪承载力	=	240.504	

SW=5-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00		
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是				
X1 (mm)	=	997165.92	Y1 (mm)	=	814876.17		
X2 (mm)	=	997165.92	Y2 (mm)	=	822126.17		
B*L (mm)	=	370 * 7500	A (mm2)	=	2775000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (KN)	=	1042.97	LL (KN)	=	154.53		
WW (KN)	=	573.50	Ge (KN)	=	1120.24		
WWADD (KN)	=	0.00					
-----抗震计算结果-----							
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN)	=	122.15		
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.159		
η c	=	1.00	ζ	=	0.50		
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	270.00		
V (KN)	=	499.72	σ o (MPa)	=	0.404		
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00		
震损系数	=	1.00					
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00		
K (KN/m)	=	840.91					

Rv (KN)	=	524.82	Rv/V	=	1.05		
Rv >= V 抗震验算通过。							
-----抗震鉴定结果-----							
Rv (KN)	=	524.82	Rv/V	=	1.05		
抗震鉴定结果:通过							
-----受压计算结果-----							
f (MPa)	=	1.30	φ	=	0.90		
β	=	8.92	H0 (mm)	=	3300.00		
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00		
Ac (mm2)	=	115200.00	As (mm2)	=	1131.00		
fcAc (kN)	=	1100.65	fyAs (kN)	=	264.65		
l (mm)	=	7500.00	bc (mm)	=	240.00		
η	=	0.43					
s (mm)	=	7250.00	N (KN)	=	1587.66		
配筋率 ρ (%)	=	0.04					
Rn (kN)	=	3627.32	Rn/N	=	2.28		
Rn >= N 受压验算通过。							

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.44	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.7750	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.701	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.701	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	450.649	
本墙体加固后抗剪承载力	=	524.816	

-----高厚比计算结果-----	
墙段编号	5-1

X1 (mm)	=	997165.92	Y1 (mm)	=	808276.17
X2 (mm)	=	997165.92	Y2 (mm)	=	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.32	S (mm)	=	3900.00
Ho (mm)	=	2220.00	h (mm)	=	240.00
β	=	9.25	[β]	=	31.75
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		5-2			
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	7250.00
Ho	(mm) =	3300.00	h	(mm) =	370.00
β	=	8.92	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====

	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 36, 11			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	990865.92	Y2 (mm) =	819376.17
B*L (mm) =	240 * 12500	A (mm2) =	2280000
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	632.45	LL (KN) =	100.97
WW (KN) =	310.98	Ge (KN) =	682.94
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.15
η c	=	1.00	ζ	=	0.400
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00
V (KN)	=	384.60	σ o (MPa)	=	0.300
K (KN/m)	=	727805.88	V_Ratio	=	11.43%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv (KN)	=	481.35	Rv/V	=	1.25
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=6-1	砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 4750	A	(mm2) =	1140000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	323.04	LL	(KN) =	23.40
WW	(KN) =	155.49	Ge	(KN) =	334.74
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.145
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	192.30	σ o	(MPa) =	0.294
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	345.45			
Rv	(KN) =	239.67	Rv/V	=	1.25
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	239.67	Rv/V	=	1.25
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.90
β	=	9.25	H0	(mm) =	2220.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	194500.00	As	(mm2) =	1583.40
fcAc	(kN) =	1858.31	fyAs	(KN) =	386.80
l	(mm) =	4750.00	bc	(mm) =	305.00
η	=	0.53			
s	(mm) =	3900.00	N	(KN) =	455.05
配筋率 ρ (%) =		0.14			
Rn	(kN) =	2185.66	Rn/N	=	4.80
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					

本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	0.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.69			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固后抗剪承载力	=	239.671			

SW=6-2 砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	819376.17
B*L	(mm) =	240 * 4750	A	(mm2) =	1140000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	309.40	LL	(KN) =	77.58
WW	(KN) =	155.49	Ge	(KN) =	348.19
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.146
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	192.30	σ o	(MPa) =	0.305
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	345.45			
Rv	(KN) =	241.68	Rv/V	=	1.26
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
------------------	--	--	--	--	--

Rv	(KN) =	241.68	Rv/V	=	1.26
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.90
β	=	9.25	H0	(mm) =	2220.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As	(mm2) =	1131.00
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs	(KN) =	264.65
l	(mm) =	4750.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.49			
s	(mm) =	3900.00	N	(KN) =	518.59
配筋率 ρ (%) =		0.10			
Rn	(kN) =	1800.52	Rn/N	=	3.47
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	0.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.69			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固后抗剪承载力	=	241.680			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号 6-1					
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	4500.00

Ho (mm) = 2460.00 h (mm) = 240.00
β = 10.25 [β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----

墙段编号 1-1
X1 (mm) = 993865.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 993865.92 Y2 (mm) = 822126.17
μ 1 = 0.00 μ 2 = 0.00
μ c = 0.00 S (mm) = 0.00
Ho (mm) = 0.00 h (mm) = 0.00
β = 0.00 [β] = 0.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----

墙段编号 6-3
X1 (mm) = 990865.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 990865.92 Y2 (mm) = 819376.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00
μ c = 1.00 S (mm) = 4500.00
Ho (mm) = 2460.00 h (mm) = 240.00
β = 10.25 [β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=7 砌体墙 小片墙数 2
包含的节点墙有: 12
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 990865.92 Y1 (mm) = 819376.17
X2 (mm) = 993865.92 Y2 (mm) = 819376.17
B*L (mm) = 370 * 3370 A (mm2) = 580900
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 148.17 LL (KN) = 36.26
WW (KN) = 95.53 Ge (KN) = 178.74
WWADD (KN) = 12.44
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.15
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 78.56 σ o (MPa) = 0.308
K (KN/m) = 166532.62 V_Ratio = 2.34%
产生最大剪力的地震力角度 0.00

Rv (KN) = 112.75 Rv/V = 1.44
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=7-1 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 990865.92 Y1 (mm) = 819376.17
X2 (mm) = 991465.92 Y2 (mm) = 819376.17
B*L (mm) = 370 * 720 A (mm2) = 266400
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 74.23 LL (KN) = 18.13
WW (KN) = 47.77 Ge (KN) = 89.32
WWADD (KN) = 6.03

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.147
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 31.95 σ o (MPa) = 0.335
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00

K (KN/m) = 43.78
Rv (KN) = 52.58 Rv/V = 1.65
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) = 52.58 Rv/V = 1.65
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.25 φ = 0.93
β = 8.00 H0 (mm) = 1800.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 452.40
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 122.15
l (mm) = 720.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 3000.00 N (KN) = 131.53
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 32400.00 加 As (mm2) = 100.54

α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.19
Rn (kN) = 973.55 Rn/N = 7.40
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.91
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.50
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3145
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.958
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.958
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 8.273
本墙体加固前抗剪承载力 = 41.631
本墙体加固后抗剪承载力 = 52.585

SW=7-2 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 993265.92 Y1 (mm) = 819376.17
X2 (mm) = 993865.92 Y2 (mm) = 819376.17

B*L (mm) = 370 * 850 A (mm2) = 314500
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 73.94 LL (KN) = 18.13
WW (KN) = 47.77 Ge (KN) = 89.41
WWADD (KN) = 6.41

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.144
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 46.61 σ o (MPa) = 0.284
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 63.88
Rv (KN) = 60.16 Rv/V = 1.29
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 60.16 Rv/V = 1.29
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.93
β = 8.00 H0 (mm) = 1800.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 452.40
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 122.15
l (mm) = 850.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 3000.00 N (KN) = 131.65
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 38250.00 加 As (mm2) = 100.54
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.16
Rn (kN) = 1052.25 Rn/N = 7.99
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层

加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm

加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 0.91
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.12
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3145
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.958
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.958
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 8.940
本墙体加固前抗剪承载力 = 41.606
本墙体加固后抗剪承载力 = 60.163

-----高厚比计算结果 -----
墙段编号 7-1
X1 (mm) = 990865.92 Y1 (mm) = 819376.17
X2 (mm) = 993865.92 Y2 (mm) = 819376.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.76
μ c = 1.00 S (mm) = 3000.00
Ho (mm) = 1800.00 h (mm) = 415.00
β = 4.34 [β] = 18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=8	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 14			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1014465.92	Y1 (mm) = 818476.17

X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 818476.17
B*L (mm) = 240 * 2770 A (mm2) = 376800
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 135.14 LL (KN) = 24.08
WW (KN) = 76.96 Ge (KN) = 156.37
WWADD (KN) = 9.20
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.16
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 59.85 σ o (MPa) = 0.415
K (KN/m) = 116214.99 V_Ratio = 1.78%
产生最大剪力的地震力角度 0.00
Rv (KN) = 74.69 Rv/V = 1.25
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=8-1	砌体墙	
AxisNo	= 未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	= 1014465.92	Y1 (mm) = 818476.17
X2 (mm)	= 1015065.92	Y2 (mm) = 818476.17
B*L (mm)	= 240 * 720	A (mm2) = 172800
M	= 5.00	MU = 7.50
DL (KN)	= 66.84	LL (KN) = 11.72
WW (KN)	= 37.46	Ge (KN) = 77.10
WWADD (KN)	= 4.41	

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.149
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 23.77 σ o (MPa) = 0.446
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 15.31
Rv (KN) = 34.95 Rv/V = 1.47
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(kN) =	34.95	Rv/V = 1.47
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.13	φ = 0.95
β	=	8.00	H0 (mm) = 1440.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs (kN) = 142.51
l	(mm) =	720.00	bc (mm) = 240.00
η	=	1.00	
s	(mm) =	2400.00	N (kN) = 110.20
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac	(mm2) =	32400.00	加 As (mm2) = 100.54
α c	=	0.75	α s = 0.80
配筋率 ρ	(%) =	0.38	
Rn	(kN) =	888.66	Rn/N = 8.06
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.33	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1728	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.949	

墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.949
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.273
本墙体加固前抗剪承载力	=	21.548
本墙体加固后抗剪承载力	=	34.952

SW=8-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1016265.92	Y1 (mm) = 818476.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm) = 818476.17
B*L (mm)	=	240 * 850	A (mm2) = 204000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (kN)	=	68.30	LL (kN) = 12.36
WW (kN)	=	39.49	Ge (kN) = 79.27
WWADD (kN)	=	4.79	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.146
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (kN)	=	36.08	σ o (MPa) = 0.389
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m)	=	23.24	
Rv (kN)	=	39.74	Rv/V = 1.10
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(kN) =	39.74	Rv/V = 1.10
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.17	φ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 1440.00
fc	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As (mm2) = 0.00

fcAc	(kN) =	0.00	fyAs (kN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s	(mm) =	2400.00	N (kN) = 113.55
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac	(mm2) =	38250.00	加 As (mm2) = 100.54
α c	=	0.75	α s = 0.80
配筋率 ρ	(%) =	0.04	
Rn	(kN) =	338.38	Rn/N = 2.98
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.82	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2040	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.738	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.738	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	8.940	
本墙体加固前抗剪承载力	=	24.946	
本墙体加固后抗剪承载力	=	39.738	

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		8-1			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	818476.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.80
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	285.00
β	=	5.05	[β]	=	19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
BW=9		砌体墙	小片墙数	3	
包含的节点墙有: 17, 62					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	240 * 3240	A	(mm2) =	345600
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	161.56	LL	(KN) =	53.43
WW	(KN) =	60.66	Ge	(KN) =	195.16
WWADD (KN) =	6.89				
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.18
η c	=	1.10	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	77.54	σ o	(MPa) =	0.565
K	(KN/m) =	154491.48	V_Ratio	=	2.31%
产生最大剪力的地震力角度					
Rv	(KN) =	248.19	Rv/V	=	3.20
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=9-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	991365.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	240 * 620	A	(mm2) =	148800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	39.80	LL	(KN) =	13.60

WW	(KN) =	20.38	Ge	(KN) =	53.49
WWADD (KN) =	6.89				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.137
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	35.27	σ o	(MPa) =	0.359
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	10.34			
Rv	(KN) =	125.93	Rv/V	=	3.57
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	125.93	Rv/V	=	3.57
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.10	φ	=	0.96
β	=	8.00	H0	(mm) =	1800.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	620.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	3000.00	N	(KN) =	81.09
加 fc	(MPa) =	14.33	加 fy	(MPa) =	360.00
加 Ac	(mm2) =	43400.00	加 As	(mm2) =	339.30
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.53				
Rn	(kN) =	1343.09	Rn/N	=	16.56
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		

竖向钢筋类别:	HRB400
竖向钢筋直径:	12mm
竖向钢筋间距:	200mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	200mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 3.87
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.1800
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.831
墙加固基准增强系数 η 0	= 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 4.576
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 87.850
本墙体加固前抗剪承载力	= 19.830
本墙体加固后抗剪承载力	= 125.929

SW=9-2		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	992265.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	992505.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	240 * 240	A	(mm2) =	57600
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	64.91	LL	(KN) =	22.01
WW	(KN) =	17.41	Ge	(KN) =	75.92
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	14400.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.208
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	0.18	σ o	(MPa) =	1.318

γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K (KN/m)	=	0.05			
Rv (KN)	=	23.55	Rv/V	=	133.52
			Rv >= V	抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----					
Rv (KN)	=	23.55	Rv/V	=	133.52
					抗震鉴定结果:通过

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	0.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	8.75			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固后抗剪承载力	=	23.546			

SW=9-3		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1 (mm)	=	993405.92	Y1 (mm)	=	814876.17
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm)	=	814876.17
B*L (mm)	=	240 * 580	A (mm2)	=	139200
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	56.85	LL (KN)	=	17.82
WW (KN)	=	22.88	Ge (KN)	=	65.76
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN)	=	0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.148
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
V (KN)	=	42.10	σ o (MPa)	=	0.472
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K (KN/m)	=	12.34			
Rv (KN)	=	98.72	Rv/V	=	2.35
			Rv >= V	抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----					
Rv (KN)	=	98.72	Rv/V	=	2.35
					抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----					
f (MPa)	=	1.09	φ	=	0.97
β	=	8.00	H0 (mm)	=	1800.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN)	=	142.51
l (mm)	=	580.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	1.00			
s (mm)	=	3000.00	N (KN)	=	100.64
加 fc (MPa)	=	14.33	加 fy (MPa)	=	360.00
加 Ac (mm2)	=	0.00	加 As (mm2)	=	226.20
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%)	=	0.65			
Rn (kN)	=	829.68	Rn/N	=	8.24
			Rn >= N	受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
加固方式:		钢筋混凝土板墙			
加固面数:		单面			
面层材料强度等级:		C30			
面层厚度:		70mm			
竖向钢筋类别:		HRB400			
竖向钢筋直径:		12mm			

竖向钢筋间距:	200mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	200mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 3.62
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.000
墙加固基准增强系数 η 0	= 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 2.500
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 64.451
本墙体加固后抗剪承载力	= 98.719

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		9-1			
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.76
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) =	296.45
β	=	6.07	[β]	=	18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====							
BW=10		砌体墙		小片墙数		4	
包含的节点墙有: 18, 19, 20, 21, 22, 23, 24, 25, 26							
AxisNo		=	未编号		Ang(角度)		= 0.00
纵墙/横墙		纵墙		是否承重墙		是	
X1	(mm) =	997165.92		Y1	(mm) =	814876.17	
X2	(mm) =	1021395.92		Y2	(mm) =	814876.17	
B*L	(mm) =	349 * 24480		A	(mm2) =	7292700	
M	=	5.00		MU	=	7.50	
DL	(KN) =	3099.75		LL	(KN) =	684.66	
WW	(KN) =	1510.21		Ge	(KN) =	3442.08	
WWADD	(KN) =	0.00					

Ac (mm2) = 460800.00 fyAs (KN) = 1099331.97

-----抗震计算结果-----

γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.17

η c = 1.10 ζ = 0.400

ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 270.00

V (KN) = 1129.68 σ o (MPa) = 0.472

K (KN/m) = 1934578.82 V_Ratio = 33.58%

产生最大剪力的地震力角度 0.00

Rv (KN) = 1711.70 Rv/V = 1.52

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=10-1 砌体墙

AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是

X1 (mm) = 997165.92 Y1 (mm) = 814876.17

X2 (mm) = 997665.92 Y2 (mm) = 814876.17

B*L (mm) = 370 * 750 A (mm2) = 277500

M = 5.00 MU = 7.50

DL (KN) = 110.99 LL (KN) = 15.74

WW (KN) = 64.01 Ge (KN) = 118.86

WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00

γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.159

η c = 1.00 ζ = 0.50

ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00

V (KN) = 10.33 σ o (MPa) = 0.428

γ zj = 1.00 η p = 1.00

震损系数 = 1.00

体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00

K (KN/m) = 26.20

Rv (KN) = 49.00 Rv/V = 4.74

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) = 49.00 Rv/V = 4.74

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.27 φ = 0.91

β = 8.92 H0 (mm) = 3300.00

fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00

Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 452.40

fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 122.15

l (mm) = 750.00 bc (mm) = 240.00

η = 1.00

s (mm) = 17300.00 N (KN) = 167.90

配筋率 ρ (%) = 0.16

Rn (kN) = 867.50 Rn/N = 5.17

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 370.00

墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 3.20

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2775

原墙段抗震能力指数 β 0 = 3.475

墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000

墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000

墙加固后综合抗震能力指数 β s = 3.475

墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000

本墙体加固前抗剪承载力 = 41.955

本墙体加固后抗剪承载力 = 49.000

SW=10-2 砌体墙

AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是

X1 (mm) = 998865.92 Y1 (mm) = 814876.17

X2 (mm) = 1012765.92 Y2 (mm) = 814876.17

B*L (mm) = 370 * 13900 A (mm2) = 5143000

M = 5.00 MU = 7.50

DL (KN) = 2410.19 LL (KN) = 626.34

WW (KN) = 1053.25 Ge (KN) = 2723.36

WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 288000.00 fyAs (KN) = 692.17

γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.173

η c = 1.10 ζ = 0.40

ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00

V (KN) = 844.93 σ o (MPa) = 0.530

γ zj = 1.00 η p = 1.00

震损系数 = 1.00

体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00

K (KN/m) = 2142.92

Rv (KN) = 1225.41 Rv/V = 1.45

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) = 1225.41 Rv/V = 1.45

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.30 φ = 0.90

β = 8.92 H0 (mm) = 3300.00

fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00

Ac (mm2) = 288000.00 As (mm2) = 3166.80

fcAc (kN) = 2751.63 fyAs (KN) = 692.17

l (mm) = 3475.00 bc (mm) = 240.00

η = 0.54

s (mm) = 17300.00 N (KN) = 4072.76

配筋率 ρ (%) = 0.06

Rn (kN) = 7350.28 Rn/N = 1.80

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 370.00

墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 0.17

原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	5.1430
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.787
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.787
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	838.648
本墙体加固后抗剪承载力	=	1225.410

SW=10-3				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1013965.92	Y1	(mm) =	814876.17		
X2	(mm) =	1015065.92	Y2	(mm) =	814876.17		
B*L	(mm) =	299 * 1100	A	(mm2) =	329000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	173.06	LL	(KN) =	22.12		
WW	(KN) =	87.68	Ge	(KN) =	184.12		
WWADD (KN) =		0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.176
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(KN) =	20.89	σ o (MPa) = 0.560
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	52.99	
Rv	(KN) =	106.30	Rv/V = 5.09
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	106.30	Rv/V = 5.09
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.87
β	=	11.03	H0 (mm) = 3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00

Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1100.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.89			
s	(mm) =	15484.77	N	(KN) =	258.16
配筋率 ρ (%) =	0.21				
Rn	(kN) =	848.71	Rn/N	=	3.29
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	299.09	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.18	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3290	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.037	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.037	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	99.913	
本墙体加固后抗剪承载力	=	106.299	

SW=10-4				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1016265.92	Y1	(mm) =	814876.17		
X2	(mm) =	1021395.92	Y2	(mm) =	814876.17		
B*L	(mm) =	301 * 5130	A	(mm2) =	1543200		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	405.51	LL	(KN) =	20.45		
WW	(KN) =	305.27	Ge	(KN) =	415.74		
WWADD (KN) =		0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	115200.00	fyAs (KN) = 264.65
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.142
η c	=	1.10	ζ = 0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 270.00
V	(KN) =	253.53	σ o (MPa) = 0.269
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	643.00	
Rv	(KN) =	330.99	Rv/V = 1.31
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	330.99	Rv/V = 1.31
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	φ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 1390.21
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac	(mm2) =	172800.00	As (mm2) = 1583.40
fcAc	(kN) =	1650.98	fyAs (KN) = 386.80
l	(mm) =	2565.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.60	
s	(mm) =	2317.01	N (KN) = 557.84
配筋率 ρ (%) =	0.10		
Rn	(kN) =	2763.56	Rn/N = 4.95
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	300.82	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.47	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.5432	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.787	

墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.787
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	290.143
本墙体加固后抗剪承载力	=	330.989

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	10-1		
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.94
μ_c	= 1.00	S (mm) =	17300.00
Ho (mm) =	3300.00	h (mm) =	370.00
β	= 8.92	$[\beta]$	= 22.67
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	10-2		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.80
μ_c	= 1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	299.95
β	= 4.80	$[\beta]$	= 19.20
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	10-3		
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 1.00
μ_c	= 1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	300.82
β	= 4.79	$[\beta]$	= 24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	10-4		
X1 (mm) =	1019265.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	1021395.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 1.00
μ_c	= 1.00	S (mm) =	2130.00
Ho (mm) =	1278.00	h (mm) =	300.82

β	=	4.25	$[\beta]$	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					
=====					
BW=11		砌体墙	小片墙数	1	
包含的节点墙有: 27					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	-135.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17		
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17		
B*L (mm) =	240 * 1414	A (mm2) =	339292		
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN) =	88.16	LL (KN) =	11.75		
WW (KN) =	49.27	Ge (KN) =	94.04		
WWADD (KN) =	0.00				
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) =	0.14
η_c	=	1.00	ζ	= 0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00	
V (KN) =	21.93	σ_o (MPa) =	0.277	
K (KN/m) =	29206.12	V_Ratio	= 0.65%	
产生最大剪力的地震力角度				90.00
Rv (KN) =	48.45	Rv/V	= 2.21	
$Rv \geq V$ 抗震验算通过。				

SW=11-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	-135.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	998065.92	Y1	(mm) =	813076.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	812176.17
B*L	(mm) =	240 * 1414	A	(mm2) =	339292
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	88.16	LL	(KN) =	11.75
WW	(KN) =	49.27	Ge	(KN) =	94.04
WWADD	(KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00		
γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) =	0.143	
η_c	=	1.00	ζ	=	0.50

ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	21.93	σ o (MPa) =	0.277
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	36.51		
Rv (KN) =	48.45	Rv/V =	2.21
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	48.45	Rv/V	=	2.21	
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	ϕ	=	0.98
β	=	3.53	H0	(mm) =	848.23
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	1413.72	N	(KN) =	132.24
Rn	(kN) =	432.41	Rn/N	=	3.27
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	2.33			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3393			
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.943			
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.943			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			

本墙体加固前抗剪承载力	=	40.345
本墙体加固后抗剪承载力	=	48.453

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	11-1		
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1413.72
Ho (mm) =	848.23	h (mm) =	240.00
β =	3.53	[β] =	24.00
		β <= [β]	高厚比验算通过。

=====

BW=12	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 28			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 5170	A (mm2) =	1240800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	340.30	LL (KN) =	52.43
WW (KN) =	158.91	Ge (KN) =	381.87
WWADD (KN) =	15.35		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.15
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	201.03	σ o (MPa) =	0.308
K (KN/m) =	361586.97	V_Ratio =	5.98%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv (KN) =	275.07	Rv/V =	1.37
		Rv >= V	抗震验算通过。

SW=12-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17

B*L (mm) =	240 * 5170	A (mm2) =	1240800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	340.30	LL (KN) =	52.43
WW (KN) =	158.91	Ge (KN) =	381.87
WWADD (KN) =	15.35		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.147
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	201.03	σ o (MPa) =	0.308
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	376.00		
Rv (KN) =	275.07	Rv/V =	1.37

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	275.07	Rv/V =	1.37
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	φ =	0.91
β =	9.05	H0 (mm) =	2580.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	115200.00	As (mm2) =	1131.00
fcAc (kN) =	1100.65	fyAs (KN) =	264.65
l (mm) =	5170.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.48		
s (mm) =	4800.00	N (KN) =	541.00
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	232649.92	加 As (mm2) =	854.59
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.13		
Rn (kN) =	2688.00	Rn/N =	4.97
		Rn >= N	受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		

加固面数:	单面
面层材料强度等级:	M10
面层厚度:	45mm
竖向钢筋类别:	HPB300
竖向钢筋直径:	8mm
竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.64
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 1.2408
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.819
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.819
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 65.450
本墙体加固前抗剪承载力	= 165.800
本墙体加固后抗剪承载力	= 275.067

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	12-1		
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	4800.00
Ho (mm) =	2580.00	h (mm) =	285.00
β =	9.05	[β] =	24.00
		β <= [β]	高厚比验算通过。

=====

BW=13	砌体墙	小片墙数	3
包含的节点墙有: 55, 29, 31			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17

X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	813076.17
B*L	(mm) =	240 * 16650	A	(mm2) =	3204000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	961.29	LL	(KN) =	143.20
WW	(KN) =	477.24	Ge	(KN) =	1073.99
WWADD (KN) =	41.09				
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.15
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	403.69	σ o	(MPa) =	0.335
K	(KN/m) =	773669.90	V_Ratio	=	12.00%
产生最大剪力的地震力角度				0.00	
Rv	(KN) =	684.83	Rv/V	=	1.70
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=13-1					
砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	999265.92	Y1	(mm) =	813076.17
X2	(mm) =	1006365.92	Y2	(mm) =	813076.17
B*L	(mm) =	240 * 7100	A	(mm2) =	1704000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	535.57	LL	(KN) =	80.60
WW	(KN) =	260.88	Ge	(KN) =	598.66
WWADD (KN) =	22.79				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	122.15
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.152
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	225.11	σ o	(MPa) =	0.351
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	710.00			
Rv	(KN) =	391.11	Rv/V	=	1.74
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	391.11	Rv/V	=	1.74
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.85
β	=	11.27	H0	(mm) =	3212.90
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	452.40
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	122.15
l	(mm) =	7100.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.44			
s	(mm) =	6382.24	N	(KN) =	846.77
加 fc (MPa) =	3.80		加 fy (MPa) =	270.00	
加 Ac (mm2) =	319500.00		加 As (mm2) =	1156.21	
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.08				
Rn	(kN) =	3055.26	Rn/N	=	3.61
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
加固方式:			钢筋网砂浆面层		
加固面数:			单面		
面层材料强度等级:			M10		
面层厚度:			45mm		
竖向钢筋类别:			HPB300		
竖向钢筋直径:			8mm		
竖向钢筋间距:			300mm		
水平钢筋类别:			HPB300		
水平钢筋直径:			6mm		
水平钢筋间距:			300mm		

加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.34			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.7040			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.021			

墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.021
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	89.090
本墙体加固前抗剪承载力	=	244.755
本墙体加固后抗剪承载力	=	391.113

SW=13-2					
砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1007265.92	Y1	(mm) =	813076.17
X2	(mm) =	1012665.92	Y2	(mm) =	813076.17
B*L	(mm) =	240 * 5400	A	(mm2) =	1296000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	354.13	LL	(KN) =	51.72
WW	(KN) =	182.94	Ge	(KN) =	398.29
WWADD (KN) =	18.31				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.147
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	171.21	σ o	(MPa) =	0.307
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	540.00			
Rv	(KN) =	264.17	Rv/V	=	1.54
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	264.17	Rv/V	=	1.54
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.90
β	=	9.01	H0	(mm) =	2567.59
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00

fcAc (kN) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	4768.97	N (kN) =	561.74
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	243000.00	加 As (mm2) =	854.59
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.06		
Rn (kN) =	2295.53	Rn/N =	4.09

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙纵墙是否承重墙是

墙段加固信息:

加固方式:钢筋网砂浆面层

加固面数:单面

面层材料强度等级:M10

面层厚度:45mm

竖向钢筋类别:HPB300

竖向钢筋直径:8mm

竖向钢筋间距:300mm

水平钢筋类别:HPB300

水平钢筋直径:6mm

水平钢筋间距:300mm

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 240.00

墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 0.44

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 1.2960

原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.021

墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000

墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000

墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.021

墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000

墙加固提高承载力 = 66.630

本墙体加固前抗剪承载力 = 155.853

本墙体加固后抗剪承载力 = 264.173

SW=13-3砌体墙

AxisNo = 未编号Ang(角度) = 0.00

纵墙/横墙纵墙是否承重墙是

X1 (mm) = 1013865.92Y1 (mm) = 813076.17

X2 (mm) = 1014465.92Y2 (mm) = 813076.17

B*L (mm) = 240 * 850A (mm2) = 204000

M = 5.00MU = 7.50

DL (kN) = 71.59LL (kN) = 10.88

WW (kN) = 33.43Ge (kN) = 77.03

WWADD (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 0.00fyAs (kN) = 0.00

γ Re = 1.00fve (MPa) = 0.145

η c = 1.00ζ = 0.50

ft (MPa) = 0.00fy (MPa) = 0.00

V (kN) = 7.37σ o (MPa) = 0.378

γ zj = 1.00η p = 1.00

震损系数 = 1.00

体系影响系数= 1.00局部影响系数= 1.00

K (kN/m) = 23.24

Rv (kN) = 29.54Rv/V = 4.01

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 29.54Rv/V = 4.01

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.17φ = 0.82

β = 12.25H0 (mm) = 2940.00

fc (MPa) = 0.00fy (MPa) = 0.00

Ac (mm2) = 0.00As (mm2) = 0.00

fcAc (kN) = 0.00fyAs (kN) = 0.00

l (mm) = 0.00bc (mm) = 0.00

η = 0.00

s (mm) = 5700.00N (kN) = 109.40

Rn (kN) = 195.44Rn/N = 1.79

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙纵墙是否承重墙是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 240.00

墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00

体系影响系数 = 1.00

局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 2.82

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2040

原墙段抗震能力指数 β 0 = 3.733

墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000

墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000

墙加固后综合抗震能力指数 β s = 3.733

墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000

本墙体加固前抗剪承载力 = 24.412

本墙体加固后抗剪承载力 = 29.544

-----高厚比计算结果-----

墙段编号13-1

X1 (mm) = 998065.92Y1 (mm) = 813076.17

X2 (mm) = 1005765.92Y2 (mm) = 813076.17

μ 1 = 1.00μ 2 = 0.94

μ c = 1.00S (mm) = 7700.00

Ho (mm) = 3300.00h (mm) = 285.00

β = 11.58[β] = 22.50

β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----

墙段编号13-2

X1 (mm) = 1005765.92Y1 (mm) = 813076.17

X2 (mm) = 1008765.92Y2 (mm) = 813076.17

μ 1 = 1.00μ 2 = 0.88

μ c = 1.00S (mm) = 3000.00

Ho (mm) = 1800.00h (mm) = 285.00

β = 6.32[β] = 21.12

β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----

墙段编号13-3

X1 (mm) = 1008765.92Y1 (mm) = 813076.17

X2 (mm) = 1014465.92Y2 (mm) = 813076.17

μ 1 = 1.00μ 2 = 0.92

μ c	=	1.00	S (mm)=	5700.00
Ho (mm)	=	2940.00	h (mm)=	279.00
β	=	10.54	[β]	= 21.98
β <= [β] 高厚比验算通过。				

=====				
BW=14		砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 30				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1008765.92	Y1	(mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1008765.92	Y2	(mm) = 813076.17
B*L	(mm) =	240 * 5170	A	(mm2) = 1240800
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	314.71	LL	(KN) = 43.86
WW	(KN) =	169.54	Ge	(KN) = 351.99
WWADD (KN) =		15.35		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----				
γ Re	=	1.00	fve (MPa)	= 0.14
η c	=	1.00	ζ	= 0.500
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	= 0.00
V (KN)	=	175.26	σ o (MPa)	= 0.284
K (KN/m)	=	300799.90	V_Ratio	= 5.21%
产生最大剪力的地震力角度 90.00				
Rv (KN)	=	250.97	Rv/V	= 1.43
Rv >= V 抗震验算通过。				

SW=14-1	砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1008765.92	Y1 (mm)	= 808276.17
X2 (mm)	=	1008765.92	Y2 (mm)	= 813076.17
B*L (mm)	=	240 * 5170	A (mm2)	= 1240800
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL (KN)	=	314.71	LL (KN)	= 43.86
WW (KN)	=	169.54	Ge (KN)	= 351.99
WWADD (KN)	=	15.35		
-----抗震计算结果-----				
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN)	= 0.00

γ Re	=	1.00	fve (MPa)	= 0.144
η c	=	1.00	ζ	= 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	= 0.00
V (KN)	=	175.26	σ o (MPa)	= 0.284
γ zj	=	1.00	η p	= 1.00
震损系数	=	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00	
K (KN/m)	=	376.00		
Rv (KN)	=	250.97	Rv/V	= 1.43
Rv >= V 抗震验算通过。				

-----抗震鉴定结果-----				
Rv (KN)	=	250.97	Rv/V	= 1.43
抗震鉴定结果:通过				

-----受压计算结果-----				
f (MPa)	=	1.30	Φ	= 0.90
β	=	9.05	H0 (mm)	= 2580.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	= 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2)	= 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN)	= 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm)	= 0.00
η	=	0.00		
s (mm)	=	4800.00	N (KN)	= 494.87
加 fc (MPa)	=	3.80	加 fy (MPa)	= 270.00
加 Ac (mm2)	=	232649.92	加 As (mm2)	= 854.59
α c	=	0.75	α s	= 0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.06		
Rn (kN)	=	2203.58	Rn/N	= 4.45
Rn >= N 受压验算通过。				

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:				
加固方式:	钢筋网砂浆面层			
加固面数:	单面			
面层材料强度等级:	M10			
面层厚度:	45mm			
竖向钢筋类别:	HPB300			
竖向钢筋直径:	8mm			
竖向钢筋间距:	300mm			
水平钢筋类别:	HPB300			
水平钢筋直径:	6mm			

水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.64
原墙段 1/2 层高度的净截面面积	= 1.2408
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.947
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.947
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 65.450
本墙体加固前抗剪承载力	= 146.618
本墙体加固后抗剪承载力	= 250.974

-----高厚比计算结果-----				
墙段编号	14-1			
X1 (mm)	= 1008765.92	Y1 (mm)	= 808276.17	
X2 (mm)	= 1008765.92	Y2 (mm)	= 813076.17	
μ 1	= 1.00	μ 2	= 1.00	
μ c	= 1.00	S (mm)	= 4800.00	
Ho (mm)	= 2580.00	h (mm)	= 285.00	
β	= 9.05	[β]	= 24.00	
β <= [β] 高厚比验算通过。				

=====				
BW=15		砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 34				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) = 809776.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) = 814876.17
B*L	(mm) =	370 * 5350	A	(mm2) = 1535500
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	430.74	LL	(KN) = 27.71
WW	(KN) =	351.50	Ge	(KN) = 458.24
WWADD	(KN) =	13.64		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.15
η c	=	1.00	ζ = 0.500
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (kN)	=	212.91	σ o (MPa) = 0.298
K (kN/m)	=	342216.16	V_Ratio = 6.33%
产生最大剪力的地震力角度			90.00
Rv (kN)	=	272.34	Rv/V = 1.28
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=15-1 砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1019265.92	Y1 (mm) = 809776.17
X2 (mm)	=	1019265.92	Y2 (mm) = 813496.17
B*L (mm)	=	370 * 3720	A (mm2) = 1376400
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (kN)	=	354.65	LL (kN) = 22.89
WW (kN)	=	290.34	Ge (kN) = 379.73
WWADD (kN)	=	13.64	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.143
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (kN)	=	212.71	σ o (MPa) = 0.276
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m)	=	697.50	
Rv (kN)	=	248.06	Rv/V = 1.17
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN)	=	248.06	Rv/V = 1.17
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	Φ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 2700.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00

Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	5100.00	N (kN) = 513.11
加 fc (MPa)	=	3.80	加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2)	=	167400.00	加 As (mm2) = 603.24
α c	=	0.75	α s = 0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.04	
Rn (kN)	=	2188.26	Rn/N = 4.26
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.48	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.3764	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.814	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.814	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	46.562	
本墙体加固前抗剪承载力	=	166.267	
本墙体加固后抗剪承载力	=	248.064	

SW=15-2 砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1019265.92	Y1 (mm) = 814696.17
X2 (mm)	=	1019265.92	Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm)	=	370 * 430	A (mm2) = 159100
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (kN)	=	76.09	LL (kN) = 4.82
WW (kN)	=	61.16	Ge (kN) = 78.50
WWADD (kN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.153
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (kN)	=	0.20	σ o (MPa) = 0.493
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m)	=	0.65	
Rv (kN)	=	24.27	Rv/V = 123.21
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN)	=	24.27	Rv/V = 123.21
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.12	Φ = 0.94
β	=	8.00	H0 (mm) = 2700.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 452.40
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (kN) = 122.15
l (mm)	=	430.00	bc (mm) = 240.00
η	=	1.00	
s (mm)	=	5100.00	N (kN) = 106.15
配筋率 ρ (%)	=	0.28	
Rn (kN)	=	737.32	Rn/N = 6.95
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	4.19	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1591	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	111.435	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	111.435	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	20.740	
本墙体加固后抗剪承载力	=	24.273	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	15-1		
X1 (mm) =	1019265.92	Y1 (mm) =	809776.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.91
μ c =	1.00	S (mm) =	5100.00
Ho (mm) =	2700.00	h (mm) =	412.92
β =	6.54	[β] =	21.74
		β <= [β]	高厚比验算通过。

=====

BW=16	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 37			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 2220	A (mm2) =	292800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	250.63	LL (KN) =	42.66
WW (KN) =	49.67	Ge (KN) =	279.47
WWADD (KN) =	7.52		

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.21
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	75.07	σ o (MPa) =	0.954
K (KN/m) =	101781.41	V_Ratio =	2.23%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv (KN) =	267.10	Rv/V =	3.56
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=16-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	991365.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 620	A (mm2) =	148800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	52.53	LL (KN) =	6.98
WW (KN) =	27.34	Ge (KN) =	63.54
WWADD (KN) =	7.52		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.144
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	39.13	σ o (MPa) =	0.427
γ zj =	1.00	η p =	2.50
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	14.69		
Rv (KN) =	127.20	Rv/V =	3.25
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	127.20	Rv/V =	3.25
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.10	φ =	0.96
-----------	------	-----	------

β =	8.00	H0 (mm) =	1260.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	620.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	2100.00	N (KN) =	88.53
加 fc (MPa) =	14.33	加 fy (MPa) =	360.00
加 Ac (mm2) =	43400.00	加 As (mm2) =	339.30
α c =	0.80	α s =	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.53		
Rn (kN) =	1343.09	Rn/N =	15.17
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.39	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1800	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.861	
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	2.500	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.152	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	87.850	

本墙体加固前抗剪承载力 = 20.452
本墙体加固后抗剪承载力 = 127.195

SW=16-2 砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	992365.92	Y1 (mm)	=	811876.17
X2 (mm)	=	992965.92	Y2 (mm)	=	811876.17
B*L (mm)	=	240 * 600	A (mm2)	=	144000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	198.09	LL (KN)	=	35.68
WW (KN)	=	22.34	Ge (KN)	=	215.93
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN)	=	0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.234
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
V (KN)	=	35.94	σ o (MPa)	=	1.500
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数	=	1.00
K (KN/m)	=	13.49			
Rv (KN)	=	139.90	Rv/V	=	3.89

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN)	=	139.90	Rv/V	=	3.89
---------	---	--------	------	---	------

抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa)	=	1.10	φ	=	0.98
β	=	8.00	HO (mm)	=	1260.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN)	=	142.51
l (mm)	=	600.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	1.00			
s (mm)	=	2100.00	N (KN)	=	311.04
加 fc (MPa)	=	14.33	加 fy (MPa)	=	360.00
加 Ac (mm2)	=	0.00	加 As (mm2)	=	339.30

α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%)	=	0.71			
Rn (kN)	=	874.12	Rn/N	=	2.81

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
-------	--	----	-------	--	---

墙段加固信息:

加固方式: 钢筋混凝土板墙

加固面数: 单面

面层材料强度等级: C30

面层厚度: 70mm

竖向钢筋类别: HRB400

竖向钢筋直径: 12mm

竖向钢筋间距: 200mm

水平钢筋类别: HPB300

水平钢筋直径: 6mm

水平钢筋间距: 200mm

加固计算信息

原墙体厚度(mm)	=	0.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	3.50
原墙段 1/2 层高处的净截面积	=	0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.500
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	87.144
本墙体加固后抗剪承载力	=	139.903

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	16-1				
X1 (mm)	=	990865.92	Y1 (mm)	=	811876.17
X2 (mm)	=	992965.92	Y2 (mm)	=	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.81
μ c	=	1.00	S (mm)	=	2100.00
Ho (mm)	=	1260.00	h (mm)	=	310.00

β	=	4.06	[β]	=	19.43
---	---	------	-------	---	-------

β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=17 砌体墙 小片墙数 2

包含的节点墙有: 39

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	1014465.92	Y1 (mm)	=	811876.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	=	811876.17
B*L (mm)	=	240 * 2770	A (mm2)	=	376800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	124.15	LL (KN)	=	23.72
WW (KN)	=	67.29	Ge (KN)	=	145.21
WWADD (KN)	=	9.20			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN)	=	0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.16
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
V (KN)	=	61.95	σ o (MPa)	=	0.385
K (KN/m)	=	129065.65	V_Ratio	=	1.84%

产生最大剪力的地震力角度 0.00

Rv (KN)	=	79.42	Rv/V	=	1.28
---------	---	-------	------	---	------

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=17-1 砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	1014465.92	Y1 (mm)	=	811876.17
X2 (mm)	=	1015065.92	Y2 (mm)	=	811876.17
B*L (mm)	=	240 * 850	A (mm2)	=	204000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	60.47	LL (KN)	=	11.54
WW (KN)	=	32.73	Ge (KN)	=	71.03
WWADD (KN)	=	4.79			

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN)	=	0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.141
η c	=	1.00	ζ	=	0.50

ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 37.35 σo (MPa) = 0.348
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 23.24
Rv (KN) = 41.97 Rv/V = 1.12
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 41.97 Rv/V = 1.12
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.17 φ = 0.94
β = 8.00 H0 (mm) = 1440.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 850.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 2400.00 N (KN) = 102.15
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 38250.00 加 As (mm2) = 100.54
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.32
Rn (kN) = 937.82 Rn/N = 9.18
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm
加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.82
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2040
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.712
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.712
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 8.940
本墙体加固前抗剪承载力 = 26.772
本墙体加固后抗剪承载力 = 41.970

SW=17-2 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1016265.92 Y1 (mm) = 811876.17
X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 811876.17
B*L (mm) = 240 * 720 A (mm2) = 172800
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 63.67 LL (KN) = 12.18
WW (KN) = 34.56 Ge (KN) = 74.17
WWADD (KN) = 4.41

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.147
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 24.60 σo (MPa) = 0.429
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 15.31
Rv (KN) = 37.45 Rv/V = 1.52
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) = 37.45 Rv/V = 1.52
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.13 φ = 0.95
β = 8.00 H0 (mm) = 1440.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 720.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 2400.00 N (KN) = 106.78
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 32400.00 加 As (mm2) = 100.54
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.38
Rn (kN) = 888.66 Rn/N = 8.32
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm

加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 3.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.1728
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.916
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000

墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.916
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.273
本墙体加固前抗剪承载力	=	23.629
本墙体加固后抗剪承载力	=	37.454

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	17-1		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	811876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.80
μ_c	= 1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	285.00
β	= 5.05	[β]	= 19.20
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=18	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 43, 44, 61			
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 4150	A (mm2) =	1202500
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN) =	336.58	LL (KN) =	24.32
WW (KN) =	252.31	Ge (KN) =	359.57
WWADD (KN) =	10.83		
Ac (mm2) =	88800.00	fyAs (KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----			
γRe	= 1.00	fve (MPa) =	0.15
η_c	= 1.10	ζ	= 0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	153.00	σ_o (MPa) =	0.299
K (KN/m) =	318300.53	V_Ratio	= 4.55%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv (KN) =	230.51	Rv/V	= 1.51
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=18-1	砌体墙		
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1017165.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 2950	A (mm2) =	1091500
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN) =	270.92	LL (KN) =	20.35
WW (KN) =	219.95	Ge (KN) =	291.92
WWADD (KN) =	10.83		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γRe	= 1.00	fve (MPa) =	0.142
η_c	= 1.00	ζ	= 0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	152.91	σ_o (MPa) =	0.267
γ_{zj}	= 1.00	η_p	= 1.00
震损系数	= 1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	663.75		
Rv (KN) =	194.19	Rv/V	= 1.27
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	194.19	Rv/V	= 1.27
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	ϕ	= 0.92
β	= 8.00	H0 (mm) =	1232.31
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	2950.00	bc (mm) =	240.00
η	= 0.57		
s (mm) =	2053.85	N (KN) =	396.79
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	132750.00	加 As (mm2) =	452.43
α_c	= 0.75	α_s	= 0.80
配筋率 ρ (%) =	0.09		
Rn (kN) =	2036.32	Rn/N	= 5.13
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.51	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.0915	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.861	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.861	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
墙加固提高承载力	=	35.742	
本墙体加固前抗剪承载力	=	130.758	
本墙体加固后抗剪承载力	=	194.188	

SW=18-2	砌体墙		
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1018065.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 300	A (mm2) =	111000
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN) =	65.66	LL (KN) =	3.97
WW (KN) =	32.36	Ge (KN) =	67.65

WWADD (KN) =	0.00		
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	27750.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.158
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	0.09	σ o (MPa) =	0.609
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	0.40		
Rv (KN) =	36.32	Rv/V =	397.67

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	36.32	Rv/V =	397.67
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.05	Φ =	0.97
β =	8.00	H0 (mm) =	900.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	88800.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	848.42	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	300.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	1500.00	N (KN) =	91.32
配筋率 ρ (%) =	0.61		
Rn (kN) =	985.02	Rn/N =	10.79

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	5.00	

原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1110
原墙段抗震能力指数 β 0	=	160.710
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	160.710
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	35.392
本墙体加固后抗剪承载力	=	36.319

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	18-1		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	415.00
β =	3.47	[β] =	24.00

β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	18-2		
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.76
μ c =	1.00	S (mm) =	1500.00
Ho (mm) =	900.00	h (mm) =	402.14
β =	2.24	[β] =	18.24

β <= [β] 高厚比验算通过。

=====			
BW=19	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 45			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	45.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992065.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 1773	A (mm2) =	655934
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	92.30	LL (KN) =	4.96
WW (KN) =	68.38	Ge (KN) =	94.78
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.12
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	34.89	σ o (MPa) =	0.144
K (KN/m) =	73787.72	V_Ratio =	1.04%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	81.45	Rv/V =	2.33

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=19-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	45.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992065.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 1773	A (mm2) =	655934
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	92.30	LL (KN) =	4.96
WW (KN) =	68.38	Ge (KN) =	94.78
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.124
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	34.89	σ o (MPa) =	0.144
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	92.23		
Rv (KN) =	81.45	Rv/V =	2.33

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	81.45	Rv/V =	2.33
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	Φ =	1.00
β =	2.06	H0 (mm) =	763.68
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00

Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	1272.79	N (kN) =	127.44
Rn (kN) =	851.61	Rn/N =	6.68
		Rn >= N	受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.86	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6559	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.292	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.292	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	68.658	
本墙体加固后抗剪承载力	=	81.449	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	19-1		
X1 (mm) =	992065.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992965.92	Y2 (mm) =	808276.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1272.79
Ho (mm) =	763.68	h (mm) =	370.00
β =	2.06	[β] =	24.00
		β <= [β]	高厚比验算通过。
=====			
BW=20	砌体墙	小片墙数	8
包含的节点墙有: 46, 59, 60, 47, 56, 57, 48, 49, 58			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992965.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 22000	A (mm2) =	3367000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	1290.25	LL (kN) =	119.16
WW (kN) =	717.58	Ge (kN) =	1377.70
WWADD (kN) =	27.88		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.16
η c =	1.00	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	466.08	σ o (MPa) =	0.409
K (kN/m) =	820565.55	V_Ratio =	13.85%
产生最大剪力的地震力角度			0.00
Rv (kN) =	750.87	Rv/V =	1.61
		Rv >= V	抗震验算通过。

SW=20-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992965.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	994016.92	Y2 (mm) =	808276.17
B*L (mm) =	370 * 1301	A (mm2) =	481370
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	148.78	LL (kN) =	14.66
WW (kN) =	67.74	Ge (kN) =	156.11
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	88800.00	fyAs (kN) =	142.51
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.149
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	76.01	σ o (MPa) =	0.324
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	163.26		

Rv (kN) =	124.58	Rv/V =	1.64
		Rv >= V	抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN) =	124.58	Rv/V =	1.64
		抗震鉴定结果:通过	

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	2340.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	88800.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	848.42	fyAs (kN) =	142.51
l (mm) =	1301.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.80		
s (mm) =	4200.00	N (kN) =	215.40
配筋率 ρ (%) =	0.14		
Rn (kN) =	1205.12	Rn/N =	5.59
		Rn >= N	受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.38	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4814	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.843	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.843	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	115.202	
本墙体加固后抗剪承载力	=	124.582	

SW=20-2	砌体墙		

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	996116.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	997765.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1649	A	(mm2) =	610130
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	217.64	LL	(KN) =	18.83
WW	(KN) =	112.65	Ge	(KN) =	227.06
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	146400.00	fyAs	(KN) =	285.01
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.155
η c	=	1.10	ζ	=	0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	112.95	σ o	(MPa) =	0.372
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	242.60			
Rv	(KN) =	166.24	Rv/V	=	1.47
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	166.24	Rv/V	=	1.47
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.92
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	146400.00	As	(mm2) =	1357.20
fcAc	(kN) =	1398.75	fyAs	(KN) =	285.01
l	(mm) =	1649.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.71			
s	(mm) =	7156.25	N	(KN) =	311.18
配筋率 ρ (%) =		0.22			
Rn	(kN) =	1655.51	Rn/N	=	5.32
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					

本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	1.09			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6101			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.719			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.719			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	157.448			
本墙体加固后抗剪承载力	=	166.244			

SW=20-3			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	999565.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1000565.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	171.24	LL	(KN) =	17.67
WW	(KN) =	95.94	Ge	(KN) =	180.08
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.168
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	46.01	σ o	(MPa) =	0.487
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	98.82			
Rv	(KN) =	62.19	Rv/V	=	1.35
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	62.19	Rv/V	=	1.35
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.89
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	8600.00	N	(KN) =	249.13
Rn	(kN) =	429.17	Rn/N	=	1.72
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	1.80			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.071			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.071			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	51.789			
本墙体加固后抗剪承载力	=	62.190			

SW=20-4			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1002365.92	Y1	(mm) =	808276.17

X2	(mm) =	1003365.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	170.85	LL	(KN) =	17.67
WW	(KN) =	95.55	Ge	(KN) =	179.69
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.168
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	46.01	σ o	(MPa) =	0.486
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	98.82			
Rv	(KN) =	62.15	Rv/V	=	1.35
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	62.15	Rv/V	=	1.35
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.89
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	8600.00	N	(KN) =	248.62
Rn	(kN) =	429.17	Rn/N	=	1.73
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	

加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.80
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.071
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.071
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	51.751
本墙体加固后抗剪承载力	=	62.147

SW=20-5			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1005165.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1006365.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1200	A	(mm2) =	444000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	170.85	LL	(KN) =	13.97
WW	(KN) =	100.42	Ge	(KN) =	185.29
WWADD (KN) =	7.45				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.160
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	59.86	σ o	(MPa) =	0.417
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	128.57			
Rv	(KN) =	125.66	Rv/V	=	2.10
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	125.66	Rv/V	=	2.10
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			
s	(mm) =	7151.72	N	(KN) =	252.75
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy	(MPa) =	270.00
加 Ac	(mm2) =	54000.00	加 As	(mm2) =	150.81
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.17				
Rn	(kN) =	1177.54	Rn/N	=	4.66
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
加固方式:	钢筋网砂浆面层			
加固面数:	单面			
面层材料强度等级:	M10			
面层厚度:	45mm			
竖向钢筋类别:	HPB300			
竖向钢筋直径:	8mm			
竖向钢筋间距:	300mm			
水平钢筋类别:	HPB300			
水平钢筋直径:	6mm			
水平钢筋间距:	300mm			
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	1.50		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440		
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.901		
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.901		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		

承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	13.026
本墙体加固前抗剪承载力	=	101.572
本墙体加固后抗剪承载力	=	125.662

SW=20-6				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1008165.92	Y1	(mm) =	808276.17		
X2	(mm) =	1009215.92	Y2	(mm) =	808276.17		
B*L	(mm) =	370 * 1050	A	(mm2) =	388500		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	155.49	LL	(KN) =	12.04		
WW	(KN) =	98.53	Ge	(KN) =	168.52		
WWADD (KN) =		7.01					

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.162
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	46.30	σ o (MPa) = 0.434
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	99.45	
Rv	(KN) =	76.58	Rv/V = 1.65
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	76.58	Rv/V = 1.65
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	Φ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 2567.59
fc	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s	(mm) =	4768.97	N (KN) = 229.32

加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	47250.00	加 As (mm2) =	150.81
α c	=	α s	= 0.80
配筋率 ρ (%) =	0.03		
Rn (kN) =	613.51	Rn/N	= 2.68
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 1.71
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.3885
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.019
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.019
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 12.256
本墙体加固前抗剪承载力	= 52.150
本墙体加固后抗剪承载力	= 76.582

SW=20-7				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		

X1	(mm) =	1011015.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1012215.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1200	A	(mm2) =	444000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	175.74	LL	(KN) =	16.76
WW	(KN) =	102.26	Ge	(KN) =	191.57
WWADD (KN) =		7.45			

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.162
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	59.86	σ o (MPa) = 0.431
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	128.57	
Rv	(KN) =	86.31	Rv/V = 1.44
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	86.31	Rv/V = 1.44
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	Φ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 2940.00
fc	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s	(mm) =	5700.00	N (KN) = 263.29
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	54000.00	加 As (mm2) =	150.81
α c	=	0.75	α s = 0.80
配筋率 ρ (%) =	0.03		
Rn (kN) =	696.58	Rn/N	= 2.65
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是

墙段加固信息:		
加固方式:	钢筋网砂浆面层	
加固面数:	单面	
面层材料强度等级:	M10	
面层厚度:	45mm	
竖向钢筋类别:	HPB300	
竖向钢筋直径:	8mm	
竖向钢筋间距:	300mm	
水平钢筋类别:	HPB300	
水平钢筋直径:	6mm	
水平钢筋间距:	300mm	
加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.50
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.901
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.901
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	13.026
本墙体加固前抗剪承载力	=	59.303
本墙体加固后抗剪承载力	=	86.313

SW=20-8				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1014015.92	Y1	(mm) =	808276.17		
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808276.17		
B*L	(mm) =	370 * 700	A	(mm2) =	259000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	79.64	LL	(KN) =	7.54		
WW	(KN) =	44.49	Ge	(KN) =	89.38		
WWADD (KN) =		5.97					

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.147
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	19.07	σ o	(MPa) =	0.345
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	40.96			
Rv	(KN) =	47.15	Rv/V	=	2.47

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	47.15	Rv/V	=	2.47
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.25	φ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	2940.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	700.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	5700.00	N	(KN) =	122.61
加 fc (MPa) =		3.80	加 fy (MPa) =		270.00
加 Ac (mm2) =		31500.00	加 As (mm2) =		100.54
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =		0.27			
Rn	(kN) =	988.43	Rn/N	=	8.06

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		

水平钢筋直径:	6mm	
水平钢筋间距:	300mm	
加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.57
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2590
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.650
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.650
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.171
本墙体加固前抗剪承载力	=	31.254
本墙体加固后抗剪承载力	=	47.150

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		20-1	
X1	(mm) =	992965.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2 (mm) = 808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 0.80
μ c	=	1.00	S (mm) = 4200.00
Ho	(mm) =	2340.00	h (mm) = 370.00
β	=	6.32	[β] = 19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		20-2	
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1005765.92	Y2 (mm) = 808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 0.75
μ c	=	1.00	S (mm) = 8600.00
Ho	(mm) =	3300.00	h (mm) = 395.71
β	=	8.34	[β] = 17.97
β <= [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		20-3	
X1	(mm) =	1005765.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1008765.92	Y2 (mm) = 808276.17

μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.76
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) =	415.00
β	=	4.34	[β]	=	18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	20-4				
X1	(mm) =	1008765.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.75
μ c	=	1.00	S	(mm) =	5700.00
Ho	(mm) =	2940.00	h	(mm) =	415.00
β	=	7.08	[β]	=	17.94
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====

BW=21	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 51			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	990865.92	Y1 (mm) = 807376.17
X2	(mm) =	992065.92	Y2 (mm) = 807376.17
B*L	(mm) =	370 * 1570	A (mm2) = 580900
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(KN) =	89.26	LL (KN) = 3.54
WW	(KN) =	59.47	Ge (KN) = 91.03
WWADD (KN) =	0.00		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve (MPa) =	0.13	
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	34.51	σ o (MPa) =	0.157	
K	(KN/m) =	66555.55	V_Ratio	=	1.03%
产生最大剪力的地震力角度 0.00					
Rv	(KN) =	73.19	Rv/V	=	2.12
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=21-1	砌体墙
AxisNo	= 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙 是否承重墙 是

X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	992065.92	Y2	(mm) =	807376.17
B*L	(mm) =	370 * 1570	A	(mm2) =	580900
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	89.26	LL	(KN) =	3.54
WW	(KN) =	59.47	Ge	(KN) =	91.03
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.126
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	34.51	σ o (MPa) =	0.157	
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	71.19			
Rv	(KN) =	73.19	Rv/V	=	2.12

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	73.19	Rv/V	=	2.12
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	720.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	136900.00	As	(mm2) =	904.80
fcAc	(kN) =	1307.98	fyAs	(KN) =	244.30
l	(mm) =	1570.00	bc	(mm) =	370.00
η	=	0.95			
s	(mm) =	1200.00	N	(KN) =	121.35
配筋率 ρ (%) =	0.16				
Rn	(kN) =	1894.19	Rn/N	=	15.61
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			

原墙体厚度(mm)	=	0.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.10
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固后抗剪承载力	=	73.194

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	21-1				
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	992065.92	Y2	(mm) =	807376.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	1200.00
Ho	(mm) =	720.00	h	(mm) =	370.00
β	=	1.95	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====

BW=22	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 54			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1	(mm) =	1018365.92	Y1 (mm) = 808876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2 (mm) = 809776.17
B*L	(mm) =	370 * 1414	A (mm2) = 523075
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(KN) =	143.07	LL (KN) = 7.23
WW	(KN) =	122.15	Ge (KN) = 146.69
WWADD (KN) =	0.00		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve (MPa) =	0.14	
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00

V	(KN) =	34.10	σ o	(MPa) =	0.280
K	(KN/m) =	45026.16	V_Ratio	=	1.01%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	74.92	Rv/V	=	2.20
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=22-1					
砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1018365.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	809776.17
B*L	(mm) =	370 * 1414	A	(mm2) =	523075
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	143.07	LL	(KN) =	7.23
WW	(KN) =	122.15	Ge	(KN) =	146.69
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.143
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	34.10	σ o	(MPa) =	0.280
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	56.28			
Rv	(KN) =	74.92	Rv/V	=	2.20
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	74.92	Rv/V	=	2.20
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	1.00
β	=	2.29	HO	(mm) =	848.23
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			

s	(mm) =	1413.72	N	(KN) =	196.84
Rn	(kN) =	679.12	Rn/N	=	3.45
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.5231
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.809
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.809
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	64.043
本墙体加固后抗剪承载力	=	74.923

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	22-1				
X1	(mm) =	1018365.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	809776.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	1515.82
Ho	(mm) =	909.49	h	(mm) =	370.00
β	=	2.46	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

第 3 层局压计算结果					

-----局压计算结果-----					
节点编号	26	垫梁类型	无梁垫		
b	(mm) =	300.00	h	(mm) =	180.00

ao(ab)(mm) =	117.75	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	35323.70	Ao (mm2) =	221265.90
Nl (kN) =	14.89	No (kN) =	9.64
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.50	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	14.89	R (kN) =	48.15
R >= N 局压验算通过。			

	公司名称:		
	第 4 层砌体墙结构鉴定结果		
	文件名: QTDetailJD4.out		
	工程名称 :	设计人 :	
	工程代号 :	校核人 :	日期:

第 4 层砌体墙结构计算结果	

* 第 1 塔 共 1 塔 *	

层高(mm):	3300.00
重力荷载代表值(kN):	6321.68
墙体自重荷载标准值(kN):	3551.67
墙体加固自重荷载标准值(kN):	122.58
楼面恒荷载标准值(kN):	2738.01
楼面活荷载标准值(kN):	1258.15
水平地震作用标准值(kN):	1024.06
地震剪力标准值(kN):	1702.02
当前塔当前层面积(m2):	387.04
X 向总刚度:	5715293.88
Y 向总刚度:	5649522.10
块体强度等级 MU:	7.50
砂浆强度等级 M:	5.00
砂浆类型:	混合砂浆
砼墙强度等级:	20.00
砼柱强度等级:	20.00

砼梁强度等级:	20.00
大片墙数:	22
本层加固后横向体系影响系数 ψ_1 :	1.00
本层加固后横向局部影响系数 ψ_1 :	1.00
由式(5.2.13) $\beta_i=A_i/(A_{bi} \times \xi_{0i} \times \lambda)$ 计算得	
本层横向平均抗震能力指数:	1.020
本层横向加固后楼层增强系数:	1.000
由式(5.2.14) $\beta_{ci}=\psi_1 \times \psi_2 \times \beta_i$ 计算得	
本层横向加固后楼层抗震能力指数:	1.020
本层加固后纵向体系影响系数 ψ_1 :	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ_1 :	1.00
由式(5.2.13) $\beta_i=A_i/(A_{bi} \times \xi_{0i} \times \lambda)$ 计算得	
本层纵向平均抗震能力指数:	1.050
本层纵向加固后楼层增强系数:	1.031
由式(5.2.14) $\beta_{ci}=\psi_1 \times \psi_2 \times \beta_i$ 计算得	
本层纵向加固后楼层抗震能力指数:	1.082

=====			
BW=1	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 13, 1			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	993865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	291 * 7620	A (mm2) = 2218800
M	=	5.00	MU = 0.00
DL (KN)	=	577.03	LL (KN) = 71.20
WW (KN)	=	291.92	Ge (KN) = 612.63
WWADD (KN)	=	0.00	
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 122148.00
-----抗震计算结果-----			
γRe	=	0.90	fve (MPa) = 0.14
ηc	=	1.00	ζ = 0.500
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 270.00
V (KN)	=	292.02	σ_o (MPa) = 0.276
K (KN/m)	=	611328.64	V_Ratio = 12.26%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv (KN)	=	388.69	Rv/V = 1.33
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=1-1			
砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	993865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	291 * 7620	A (mm2) = 2218800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	577.03	LL (KN) = 71.20
WW (KN)	=	291.92	Ge (KN) = 612.63
WWADD (KN)	=	0.00	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 122.15
γRe	=	0.90	fve (MPa) = 0.143
ηc	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 270.00
V (KN)	=	292.02	σ_o (MPa) = 0.276
γzj	=	1.00	ηp = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K (KN/m)	=	672.36	
Rv (KN)	=	388.69	Rv/V = 1.33
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	388.69	Rv/V = 1.33
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 2194.48
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2)	=	172800.00	As (mm2) = 1583.40
fcAc (kN)	=	1650.98	fyAs (KN) = 386.80
l (mm)	=	3810.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.53	
s (mm)	=	3836.21	N (KN) = 856.94
配筋率 ρ (%)	=	0.07	
Rn (kN)	=	3422.88	Rn/N = 3.99
Rn >= N 受压验算通过。			
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是

墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.43	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8194	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.938	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.938	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	402.344	
本墙体加固后抗剪承载力	=	388.691	

-----高厚比计算结果-----							
墙段编号	1-1						
X1 (mm)	=	993865.92	Y1 (mm)	=	814876.17		
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm)	=	819376.17		
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00		
μ_c	=	1.00	S (mm)	=	4500.00		
Ho (mm)	=	2460.00	h (mm)	=	291.18		
β	=	8.45	[β]	=	24.00		
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。							
-----高厚比计算结果-----							
墙段编号	1-2						
X1 (mm)	=	993865.92	Y1 (mm)	=	819376.17		
X2 (mm)	=	993865.92	Y2 (mm)	=	822126.17		
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00		
μ_c	=	1.00	S (mm)	=	2750.00		
Ho (mm)	=	1650.00	h (mm)	=	291.18		
β	=	5.67	[β]	=	24.00		
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。							

=====			
BW=2	砌体墙	小片墙数	9
包含的节点墙有: 2, 3, 4, 53, 54, 5, 6, 8			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是

X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 23500	A	(mm2) =	3663000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	1833.21	LL	(KN) =	337.98
WW	(KN) =	846.69	Ge	(KN) =	2032.99
WWADD (KN) =	30.79				
Ac	(mm2) =	403200.00	fyAs	(KN) =	997541.96

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.18
η c	=	1.10	ζ	=	0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	557.89	σ o	(MPa) =	0.555
K	(KN/m) =	938222.27	V_Ratio	=	23.41%
产生最大剪力的地震力角度					
0.00					
Rv	(KN) =	1079.14	Rv/V	=	1.93
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=2-1			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	994815.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1200	A	(mm2) =	444000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	98.86	LL	(KN) =	4.21
WW	(KN) =	66.46	Ge	(KN) =	100.97
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.136
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	41.53	σ o	(MPa) =	0.227
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	253.13			
Rv	(KN) =	84.17	Rv/V	=	2.03

Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	84.17	Rv/V	=	2.03
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	1980.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	452.40
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	122.15
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			
s	(mm) =	3300.00	N	(KN) =	134.84
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy	(MPa) =	270.00
加 Ac	(mm2) =	0.00	加 As	(mm2) =	201.08
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.15				
Rn	(kN) =	1026.98	Rn/N	=	7.62
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
加固方式:	钢筋网砂浆面层				
加固面数:	单面				
面层材料强度等级:	M10				
面层厚度:	45mm				
竖向钢筋类别:	HPB300				
竖向钢筋直径:	8mm				
竖向钢筋间距:	300mm				
水平钢筋类别:	HPB300				
水平钢筋直径:	6mm				
水平钢筋间距:	300mm				
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	0.00			
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	1.00			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000			

原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	15.315
本墙体加固后抗剪承载力	=	84.168

SW=2-2			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	996415.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	997765.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 1350	A	(mm2) =	499500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	163.22	LL	(KN) =	10.29
WW	(KN) =	112.78	Ge	(KN) =	168.36
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.150
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	91.05	σ o	(MPa) =	0.337
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	555.00			
Rv	(KN) =	129.17	Rv/V	=	1.42
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	129.17	Rv/V	=	1.42
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.91
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60

fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	142.51
l (mm) =	1350.00	bc (mm) =	240.00
η	=		0.79
s (mm) =	15057.28	N (kN) =	227.62
配筋率 ρ (%) =	0.14		
Rn (kN) =	1015.55	Rn/N =	4.46

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.67	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4995	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.701	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.701	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	119.986	
本墙体加固后抗剪承载力	=	129.174	

SW=2-3	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	999565.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1000565.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1000	A (mm2) =	370000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	274.39	LL (kN) =	61.83
WW (kN) =	105.27	Ge (kN) =	312.89
WWADD (kN) =	7.59		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (kN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.204
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	61.52	σ o (MPa) =	0.846
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	375.00		
Rv (kN) =	139.22	Rv/V =	2.26

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN) =	139.22	Rv/V =	2.26
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ	= 0.93
β	=	8.00	H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	142.51
l (mm) =	1000.00	bc (mm) =	240.00
η	=	0.96	
s (mm) =	17300.00	N (kN) =	459.31
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	45000.00	加 As (mm2) =	150.81
α c	=	0.75	α s = 0.80
配筋率 ρ (%) =	0.20		
Rn (kN) =	1146.73	Rn/N =	2.50

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		

水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.90
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.3700
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.701
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.701
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 12.000
本墙体加固前抗剪承载力	= 70.882
本墙体加固后抗剪承载力	= 139.222

SW=2-4	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1002365.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1003365.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1000	A (mm2) =	370000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	270.22	LL (kN) =	60.74
WW (kN) =	103.70	Ge (kN) =	308.18
WWADD (kN) =	7.59		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (kN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.203
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	61.52	σ o (MPa) =	0.833
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	375.00		

Rv (kN) = 138.77 Rv/V = 2.26
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 138.77 Rv/V = 2.26
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.93
 β = 8.00 H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 1000.00 bc (mm) = 240.00
 η = 0.96
s (mm) = 17300.00 N (kN) = 452.26
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 45000.00 加 As (mm2) = 150.81
 α_c = 0.75 α_s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.20
Rn (kN) = 1146.73 Rn/N = 2.54
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0} = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k = 0.91
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.90

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3700
原墙段抗震能力指数 β_0 = 0.701
墙加固基准增强系数 η_0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s = 0.701
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 12.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 70.472
本墙体加固后抗剪承载力 = 138.775

SW=2-5 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1005165.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1006365.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 1200 A (mm2) = 444000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 285.36 LL (kN) = 62.45
WW (kN) = 110.23 Ge (kN) = 316.58
WWADD (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (kN) = 142.51
 γ_{Re} = 0.90 fve (MPa) = 0.192
 η_c = 1.10 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (kN) = 80.94 σ_o (MPa) = 0.713
 γ_{zj} = 1.00 η_p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (kN/m) = 493.33
Rv (kN) = 138.43 Rv/V = 1.71
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 138.43 Rv/V = 1.71
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.91
 β = 8.92 H0 (mm) = 3300.00

fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 1200.00 bc (mm) = 240.00
 η = 0.84
s (mm) = 17300.00 N (kN) = 464.63
配筋率 ρ (%) = 0.15
Rn (kN) = 987.14 Rn/N = 2.12
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0} = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.75
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.4440
原墙段抗震能力指数 β_0 = 0.701
墙加固基准增强系数 η_0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s = 0.701
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 127.632
本墙体加固后抗剪承载力 = 138.428

SW=2-6 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 1008165.92 Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm) = 1009315.92 Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm) = 370 * 1150 A (mm2) = 425500
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 280.13 LL (kN) = 62.23
WW (kN) = 110.07 Ge (kN) = 319.28
WWADD (kN) = 8.03

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.195
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	70.75	σ o (MPa) =	0.750
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	431.25		
Rv (KN) =	149.91	Rv/V =	2.12
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	149.91	Rv/V =	2.12
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	1150.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.86		
s (mm) =	17300.00	N (KN) =	467.96
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	51750.00	加 As (mm2) =	150.81
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.17		
Rn (kN) =	1165.31	Rn/N =	2.49
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		

竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.78
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.4255
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.701
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.701
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 12.769
本墙体加固前抗剪承载力	= 77.972
本墙体加固后抗剪承载力	= 149.910

SW=2-7	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1011115.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1012115.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1000	A (mm2) =	370000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	271.07	LL (KN) =	61.06
WW (KN) =	104.02	Ge (KN) =	309.19
WWADD (KN) =	7.59		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.203
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	61.52	σ o (MPa) =	0.836
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		

体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	375.00		
Rv (KN) =	138.87	Rv/V =	2.26
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	138.87	Rv/V =	2.26
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	1000.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.96		
s (mm) =	17300.00	N (KN) =	453.85
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	45000.00	加 As (mm2) =	150.81
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.20		
Rn (kN) =	1146.73	Rn/N =	2.53
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	

本墙段高宽比	=	2.12
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3145
原墙段抗震能力指数 β_0	=	3.498
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	3.498
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	39.260
本墙体加固后抗剪承载力	=	45.960

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	2-1		
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.81
μ_c =	1.00	S (mm) =	3300.00
Ho (mm) =	1980.00	h (mm) =	395.15
β =	5.01	$[\beta]$ =	19.35
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	2-2		
X1 (mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.75
μ_c =	1.00	S (mm) =	17300.00
Ho (mm) =	3300.00	h (mm) =	415.00
β =	7.95	$[\beta]$ =	18.01
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	2-3		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.80
μ_c =	1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	370.00
β =	3.89	$[\beta]$ =	19.20
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=3	砌体墙	小片墙数	3
包含的节点墙有: 51, 43, 39, 33, 16, 7			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	806776.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	290 * 15600	A (mm2) =	3647999
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	869.41	LL (KN) =	107.33
WW (KN) =	475.20	Ge (KN) =	940.50
WWADD (KN) =	17.41		
Ac (mm2) =	288000.00	fyAs (KN) =	712529.97

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.14
η_c =	1.10	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	467.39	σ_o (MPa) =	0.258
K (KN/m) =	1026577.36	V_Ratio =	19.61%
产生最大剪力的地震力角度			
			90.00
Rv (KN) =	855.43	Rv/V =	1.83
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=3-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	806776.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	339 * 6300	A (mm2) =	2135999
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	465.46	LL (KN) =	30.58
WW (KN) =	269.68	Ge (KN) =	480.74
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	172800.00	fyAs (KN) =	427.52
γ_{Re} =	0.90	fve (MPa) =	0.136
η_c =	1.10	ζ =	0.40
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	250.29	σ_o (MPa) =	0.225
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	647.27		

Rv (KN) =	448.41	Rv/V =	1.79
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	448.41	Rv/V =	1.79
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	ϕ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	1242.86
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	230400.00	As (mm2) =	2488.20
fcAc (kN) =	2201.31	fyAs (KN) =	549.67
l (mm) =	2100.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.65		
s (mm) =	2071.43	N (KN) =	650.96
配筋率 ρ (%) =	0.12		
Rn (kN) =	3917.56	Rn/N =	6.02
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	339.05	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.52	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.1360	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.964	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.964	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	405.528	
本墙体加固后抗剪承载力	=	448.413	

SW=3-2	砌体墙
--------	-----

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	816076.17
B*L	(mm) =	240 * 1200	A	(mm2) =	288000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	95.33	LL	(KN) =	17.05
WW	(KN) =	43.34	Ge	(KN) =	103.86
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	43200.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.152
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	19.89	σ o	(MPa) =	0.361
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	51.43			
Rv	(KN) =	83.22	Rv/V	=	4.18
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	83.22	Rv/V	=	4.18
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.28	Φ	=	0.93
β	=	8.00	H0	(mm) =	1800.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			
s	(mm) =	3000.00	N	(KN) =	149.50
配筋率 ρ (%) =		0.24			
Rn	(kN) =	819.80	Rn/N	=	5.48
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					

本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	2.00			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2880			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.703			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.703			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	78.635			
本墙体加固后抗剪承载力	=	83.217			

SW=3-3 砌体墙					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	817276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	240 * 5100	A	(mm2) =	1224000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	308.63	LL	(KN) =	59.71
WW	(KN) =	162.18	Ge	(KN) =	355.90
WWADD (KN) =		17.41			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.145
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	197.21	σ o	(MPa) =	0.291
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	510.00			
Rv	(KN) =	323.80	Rv/V	=	1.64
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	323.80	Rv/V	=	1.64
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	Φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	2110.07
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As	(mm2) =	1357.20
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs	(KN) =	285.01
l	(mm) =	5100.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.48			
s	(mm) =	3625.17	N	(KN) =	513.42
加 fc (MPa) =		3.80	加 fy (MPa) =		270.00
加 Ac (mm2) =		229500.00	加 As (mm2) =		804.32
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =		0.15			
Rn	(kN) =	2717.09	Rn/N	=	5.29
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
加固方式:		钢筋网砂浆面层			
加固面数:		单面			
面层材料强度等级:		M10			
面层厚度:		45mm			
竖向钢筋类别:		HPB300			
竖向钢筋直径:		8mm			
竖向钢筋间距:		300mm			
水平钢筋类别:		HPB300			
水平钢筋直径:		6mm			
水平钢筋间距:		300mm			
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.47			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2240			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.730			

墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.730
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	62.801
本墙体加固前抗剪承载力	=	223.855
本墙体加固后抗剪承载力	=	323.802

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-1			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	806776.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808276.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	1500.00
Ho	(mm) =	900.00	h	(mm) =	339.05
β	=	2.65	[β]	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-2			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808876.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	600.00
Ho	(mm) =	360.00	h	(mm) =	339.05
β	=	1.06	[β]	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-3			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	811876.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) =	339.05
β	=	5.31	[β]	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-4			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	813076.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	1200.00

Ho	(mm) =	720.00	h	(mm) =	339.05
β	=	2.12	[β]	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		1-1			
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ_1	=	0.00	μ_2	=	0.00
μ_c	=	0.00	S	(mm) =	0.00
Ho	(mm) =	0.00	h	(mm) =	0.00
β	=	0.00	[β]	=	0.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-6			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	818476.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.87
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	3600.00
Ho	(mm) =	2100.00	h	(mm) =	262.50
β	=	8.00	[β]	=	20.80
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		3-7			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	818476.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	1.00
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	3650.00
Ho	(mm) =	2120.00	h	(mm) =	285.00
β	=	7.44	[β]	=	24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。					

=====							
BW=4		砌体墙		小片墙数		2	
包含的节点墙有: 41, 34, 15, 9							
AxisNo		=		未编号		Ang(角度) = 90.00	
纵墙/横墙				横墙		是否承重墙 是	
X1		(mm) =		1016865.92		Y1 (mm) = 808876.17	
X2		(mm) =		1016865.92		Y2 (mm) = 822126.17	
B*L		(mm) =		318 * 13750		A (mm2) = 3987000	
M		=		5.00		MU = 0.00	
DL		(KN) =		791.41		LL (KN) = 65.02	
WW		(KN) =		543.76		Ge (KN) = 823.92	
WWADD (KN)		=		0.00			

Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----					
γ_{Re}	=	1.00	fve	(MPa) =	0.13
η_c	=	1.00	ζ	=	0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	436.00	σ_o	(MPa) =	0.207
K	(KN/m) =	1021830.75	V_Ratio	=	18.30%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	617.09	Rv/V	=	1.42
$R_v \geq V$ 抗震验算通过。					

SW=4-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	813496.17
B*L	(mm) =	240 * 4870	A	(mm2) =	1168800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	260.85	LL	(KN) =	34.30
WW	(KN) =	149.32	Ge	(KN) =	278.00
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.138
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	127.82	σ o	(MPa) =	0.238
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	467.52			
Rv	(KN) =	211.24	Rv/V	=	1.65
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	211.24	Rv/V	=	1.65
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	ϕ	=	0.92

β	=	8.00	H0	(mm)=	1800.00
fc	(MPa)=	9.55	fy	(MPa)=	210.00
Ac	(mm2)=	57600.00	As	(mm2)=	678.60
fcAc	(kN)=	550.33	fyAs	(kN)=	142.51
l	(mm)=	4870.00	bc	(mm)=	240.00
η	=	0.49			
s	(mm)=	3000.00	N	(kN)=	390.56
配筋率 ρ (%)=	0.06				
Rn	(kN)=	1632.38	Rn/N	=	4.18
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	240.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.51			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.1688			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.062			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.062			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	188.734			
本墙体加固后抗剪承载力	=	211.245			

SW=4-2	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm)=	1016865.92	Y1	(mm)=	814696.17
X2	(mm)=	1016865.92	Y2	(mm)=	822126.17
B*L	(mm)=	367 * 7680	A	(mm2)=	2818200
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(kN)=	530.56	LL	(kN)=	30.72
WW	(kN)=	394.44	Ge	(kN)=	545.92

WWADD (kN)=	0.00				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2)=	57600.00	fyAs	(kN)=	142.51
γ Re	=	1.00	fve	(MPa)=	0.131
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa)=	1.10	fy	(MPa)=	210.00
V	(kN)=	308.19	σ o	(MPa)=	0.194
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(kN/m)=	1127.28			
Rv	(kN)=	405.84	Rv/V	=	1.32
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(kN)=	405.84	Rv/V	=	1.32
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa)=	1.30	φ	=	0.91
β	=	8.00	H0	(mm)=	2036.88
fc	(MPa)=	9.55	fy	(MPa)=	210.00
Ac	(mm2)=	115200.00	As	(mm2)=	1357.20
fcAc	(kN)=	1100.65	fyAs	(kN)=	285.01
l	(mm)=	7680.00	bc	(mm)=	240.00
η	=	0.43			
s	(mm)=	3442.20	N	(kN)=	735.81
配筋率 ρ (%)=	0.05				
Rn	(kN)=	3756.67	Rn/N	=	5.11
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	366.95			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.33			

原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8182			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.062			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.062			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	355.093			
本墙体加固后抗剪承载力	=	405.842			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-1				
X1	(mm)=	1016865.92	Y1	(mm)=	808876.17
X2	(mm)=	1016865.92	Y2	(mm)=	811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm)=	3000.00
Ho	(mm)=	1800.00	h	(mm)=	240.00
β	=	7.50	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-2				
X1	(mm)=	1016865.92	Y1	(mm)=	811876.17
X2	(mm)=	1016865.92	Y2	(mm)=	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.84
μ c	=	1.00	S	(mm)=	3000.00
Ho	(mm)=	1800.00	h	(mm)=	252.70
β	=	7.12	[β]	=	20.16
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-3				
X1	(mm)=	1016865.92	Y1	(mm)=	814876.17
X2	(mm)=	1016865.92	Y2	(mm)=	818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm)=	3600.00
Ho	(mm)=	2100.00	h	(mm)=	366.95
β	=	5.72	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	4-4				
X1	(mm)=	1016865.92	Y1	(mm)=	818476.17
X2	(mm)=	1016865.92	Y2	(mm)=	822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00

μ c	=	1.00	S (mm)=	3650.00
Ho (mm)	=	2120.00	h (mm)=	366.95
β	=	5.78	[β]	= 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。				

=====				
BW=5		砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 42, 36, 10				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) = 808276.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) = 822126.17
B*L	(mm) =	324 * 14350	A	(mm2) = 3770999
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	904.59	LL	(KN) = 118.30
WW	(KN) =	443.74	Ge	(KN) = 963.74
WWADD	(KN) =	0.00		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----				
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	= 0.14
η c	=	1.00	ζ	= 0.400
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	= 270.00
V (KN)	=	471.11	σ o (MPa)	= 0.256
K (KN/m)	=	1015801.17	V_Ratio	= 19.77%
产生最大剪力的地震力角度 90.00				
Rv (KN)	=	683.61	Rv/V	= 1.45
Rv >= V 抗震验算通过。				

SW=5-1	砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	997165.92	Y1 (mm)	= 808276.17
X2 (mm)	=	997165.92	Y2 (mm)	= 812176.17
B*L (mm)	=	240 * 4150	A (mm2)	= 995999
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL (KN)	=	207.20	LL (KN)	= 32.56
WW (KN)	=	58.54	Ge (KN)	= 223.48
WWADD (KN)	=	0.00		
-----抗震计算结果-----				
Ac (mm2)	=	100800.00	fyAs (KN)	= 142.51

γ Re	=	0.90	fve (MPa)	= 0.136
η c	=	1.10	ζ	= 0.40
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	= 210.00
V (KN)	=	124.43	σ o (MPa)	= 0.224
γ zj	=	1.00	η p	= 1.00
震损系数	=	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00	
K (KN/m)	=	301.82		
Rv (KN)	=	210.48	Rv/V	= 1.69
Rv >= V 抗震验算通过。				

-----抗震鉴定结果-----				
Rv (KN)	=	210.48	Rv/V	= 1.69
抗震鉴定结果:通过				

-----受压计算结果-----				
f (MPa)	=	1.30	Φ	= 0.80
β	=	13.75	H0 (mm)	= 3300.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	= 210.00
Ac (mm2)	=	158400.00	As (mm2)	= 1357.20
fcAc (kN)	=	1513.40	fyAs (KN)	= 285.01
l (mm)	=	4150.00	bc (mm)	= 330.00
η	=	0.57		
s (mm)	=	6600.00	N (KN)	= 318.21
配筋率 ρ (%)	=	0.14		
Rn (kN)	=	1680.87	Rn/N	= 5.28
Rn >= N 受压验算通过。				

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	240.00		
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	0.80		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.9960		
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.925		
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000		

墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.925
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	184.239
本墙体加固后抗剪承载力	=	210.478

SW=5-2	砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	997165.92	Y1 (mm)	= 814876.17
X2 (mm)	=	997165.92	Y2 (mm)	= 822126.17
B*L (mm)	=	370 * 7500	A (mm2)	= 2775000
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL (KN)	=	697.39	LL (KN)	= 85.74
WW (KN)	=	385.19	Ge (KN)	= 740.25
WWADD (KN)	=	0.00		

-----抗震计算结果-----				
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN)	= 122.15
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	= 0.141
η c	=	1.00	ζ	= 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	= 270.00
V (KN)	=	346.68	σ o (MPa)	= 0.267
γ zj	=	1.00	η p	= 1.00
震损系数	=	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00	
K (KN/m)	=	840.91		
Rv (KN)	=	473.13	Rv/V	= 1.36
Rv >= V 抗震验算通过。				

-----抗震鉴定结果-----				
Rv (KN)	=	473.13	Rv/V	= 1.36
抗震鉴定结果:通过				

-----受压计算结果-----				
f (MPa)	=	1.30	Φ	= 0.90
β	=	8.92	H0 (mm)	= 3300.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	= 210.00
Ac (mm2)	=	115200.00	As (mm2)	= 1131.00
fcAc (kN)	=	1100.65	fyAs (KN)	= 264.65
l (mm)	=	7500.00	bc (mm)	= 240.00
η	=	0.43		

s	(mm) =	7250.00	N	(kN) =	1035.21
配筋率 ρ (%) =	0.04				
Rn	(kN) =	3627.32	Rn/N	=	3.50
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.44			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.7750			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.925			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.925			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	406.120			
本墙体加固后抗剪承载力	=	473.133			

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	5-1		
X1	(mm)=	997165.92	Y1 (mm)= 808276.17
X2	(mm)=	997165.92	Y2 (mm)= 814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.32	S (mm)= 3900.00
Ho	(mm)=	2220.00	h (mm)= 240.00
β	=	9.25	[β] = 31.75
β <= [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	5-2		
X1	(mm)=	997165.92	Y1 (mm)= 814876.17
X2	(mm)=	997165.92	Y2 (mm)= 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm)= 7250.00
Ho	(mm)=	3300.00	h (mm)= 370.00

β	=	8.92	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					
=====					
BW=6		砌体墙	小片墙数	2	
包含的节点墙有: 37, 64, 17, 11					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	819376.17
B*L	(mm) =	240 * 12500	A	(mm2) =	2496000
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	363.93	LL	(KN) =	50.28
WW	(KN) =	176.58	Ge	(KN) =	389.07
WWADD	(KN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.13
η c	=	1.00	ζ	=	0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	255.85	σ o	(MPa) =	0.156
K	(KN/m) =	713046.88	V_Ratio	=	10.74%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv	(KN) =	462.10	Rv/V	=	1.81
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=6-1

砌体墙

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	807376.17
X2	(mm) =	990865.92	Y2	(mm) =	812326.17
B*L	(mm) =	240 * 5200	A	(mm2) =	1248000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	184.82	LL	(KN) =	11.24
WW	(KN) =	88.28	Ge	(KN) =	190.44
WWADD	(KN) =	0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.125
η c	=	1.10	ζ	=	0.50

ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	127.92	σ o	(MPa) =	0.153
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	693.33			
Rv	(KN) =	230.34	Rv/V	=	1.80
			Rv >= V	抗震验算通过。	
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	230.34	Rv/V	=	1.80
			抗震鉴定结果:通过		
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.90
β	=	9.25	H0	(mm) =	2220.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	194500.00	As	(mm2) =	1583.40
fcAc	(kN) =	1858.31	fyAs	(KN) =	386.80
l	(mm) =	5200.00	bc	(mm) =	305.00
η	=	0.52			
s	(mm) =	3900.00	N	(KN) =	257.13
配筋率 ρ (%) =	0.13				
Rn	(kN) =	2278.86	Rn/N	=	8.86
			Rn >= N	受压验算通过。	
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	0.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.35			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			

承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固后抗剪承载力 = 230.341

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)			= 0.00
墙刚度基准增强系数 $\eta k0$			= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 ηk			= 1.00
体系影响系数			= 1.00
局部影响系数			= 1.00
本墙段高宽比			= 0.35
原墙段 1/2 层高处的净截面积			= 0.0000
原墙段抗震能力指数 $\beta 0$			= 1.000
墙加固基准增强系数 $\eta 0$			= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 ηp			= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 βs			= 1.000
墙段外加柱加固的增强系数			= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数			= 1.000
本墙体加固后抗剪承载力			= 231.762

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	= 57600.00	fyAs (KN)	= 142.51
γRe	= 0.90	fve (MPa)	= 0.126
ηc	= 1.10	ζ	= 0.50
ft (MPa)	= 1.10	fy (MPa)	= 210.00
V (KN)	= 127.92	σo (MPa)	= 0.159
γzj	= 1.00	ηp	= 1.00
震损系数	= 1.00		
体系影响系数	= 1.00	局部影响系数	= 1.00
K (KN/m)	= 693.33		
Rv (KN)	= 231.76	Rv/V	= 1.81
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	= 231.76	Rv/V	= 1.81
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	= 1.30	ϕ	= 0.90
β	= 9.25	HO (mm)	= 2220.00
fc (MPa)	= 9.55	fy (MPa)	= 270.00
Ac (mm2)	= 115200.00	As (mm2)	= 1131.00
fcAc (kN)	= 1100.65	fyAs (KN)	= 264.65
l (mm)	= 5200.00	bc (mm)	= 240.00
η	= 0.48		
s (mm)	= 3900.00	N (KN)	= 291.39
配筋率 ρ (%)	= 0.09		
Rn (kN)	= 1908.22	Rn/N	= 6.55

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)			= 0.00
墙刚度基准增强系数 $\eta k0$			= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 ηk			= 1.00
体系影响系数			= 1.00
局部影响系数			= 1.00
本墙段高宽比			= 0.35
原墙段 1/2 层高处的净截面积			= 0.0000
原墙段抗震能力指数 $\beta 0$			= 1.000
墙加固基准增强系数 $\eta 0$			= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 ηp			= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 βs			= 1.000
墙段外加柱加固的增强系数			= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数			= 1.000
本墙体加固后抗剪承载力			= 231.762

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	6-1		
X1 (mm)	= 990865.92	Y1 (mm)	= 807376.17
X2 (mm)	= 990865.92	Y2 (mm)	= 811876.17
$\mu 1$	= 1.00	$\mu 2$	= 1.00
μc	= 1.00	S (mm)	= 4500.00
Ho (mm)	= 2460.00	h (mm)	= 240.00
β	= 10.25	[β]	= 24.00
$\beta <=$ [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	6-2		
X1 (mm)	= 990865.92	Y1 (mm)	= 811876.17
X2 (mm)	= 990865.92	Y2 (mm)	= 814876.17
$\mu 1$	= 1.00	$\mu 2$	= 0.72
μc	= 1.00	S (mm)	= 3000.00
Ho (mm)	= 1800.00	h (mm)	= 240.00
β	= 7.50	[β]	= 17.28
$\beta <=$ [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	6-3		

X1 (mm)	= 990865.92	Y1 (mm)	= 814876.17
X2 (mm)	= 990865.92	Y2 (mm)	= 819376.17
$\mu 1$	= 1.00	$\mu 2$	= 1.00
μc	= 1.00	S (mm)	= 4500.00
Ho (mm)	= 2460.00	h (mm)	= 240.00
β	= 10.25	[β]	= 24.00
$\beta <=$ [β] 高厚比验算通过。			

=====			
BW=7	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 12			
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	= 990865.92	Y1 (mm)	= 819376.17
X2 (mm)	= 993865.92	Y2 (mm)	= 819376.17
B*L (mm)	= 370 * 3370	A (mm2)	= 580900
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN)	= 86.74	LL (KN)	= 18.00
WW (KN)	= 47.77	Ge (KN)	= 108.18
WWADD (KN)	= 12.44		
Ac (mm2)	= 0.00	fyAs (KN)	= 0.00

-----抗震计算结果-----			
γRe	= 0.90	fve (MPa)	= 0.13
ηc	= 1.00	ζ	= 0.500
ft (MPa)	= 0.00	fy (MPa)	= 0.00
V (KN)	= 54.39	σo (MPa)	= 0.186
K (KN/m)	= 166532.62	V_Ratio	= 2.28%
产生最大剪力的地震力角度 0.00			
Rv (KN)	= 102.20	Rv/V	= 1.88
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=7-1	砌体墙		
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	= 990865.92	Y1 (mm)	= 819376.17
X2 (mm)	= 991465.92	Y2 (mm)	= 819376.17
B*L (mm)	= 370 * 720	A (mm2)	= 266400
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN)	= 43.26	LL (KN)	= 9.00
WW (KN)	= 23.88	Ge (KN)	= 53.79
WWADD (KN)	= 6.03		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.129
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	22.12	σ o (MPa) =	0.202
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	43.78		
Rv (KN) =	47.39	Rv/V =	2.14
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	47.39	Rv/V =	2.14
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.25	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	1800.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	122.15
l (mm) =	720.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	3000.00	N (KN) =	77.57
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	32400.00	加 As (mm2) =	100.54
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.19		
Rn (kN) =	973.55	Rn/N =	12.55
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		

竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 2.50
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.3145
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.288
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.288
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 8.273
本墙体加固前抗剪承载力	= 36.889
本墙体加固后抗剪承载力	= 47.394

SW=7-2	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993265.92	Y1 (mm) =	819376.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	819376.17
B*L (mm) =	370 * 850	A (mm2) =	314500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	43.48	LL (KN) =	9.00
WW (KN) =	23.88	Ge (KN) =	54.39
WWADD (KN) =	6.41		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.128
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	32.27	σ o (MPa) =	0.173
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		

体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	63.88		
Rv (KN) =	54.80	Rv/V =	1.70
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	54.80	Rv/V =	1.70
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	1800.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	122.15
l (mm) =	850.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	3000.00	N (KN) =	78.36
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	38250.00	加 As (mm2) =	100.54
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.16		
Rn (kN) =	1052.25	Rn/N =	13.43
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91	
体系影响系数	=	1.00	

局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.12
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3145
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.288
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.288
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.940
本墙体加固前抗剪承载力	=	36.917
本墙体加固后抗剪承载力	=	54.801

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	7-1		
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	819376.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	819376.17
μ_1 =	1.00	μ_2 =	0.76
μ_c =	1.00	S (mm) =	3000.00
Ho (mm) =	1800.00	h (mm) =	415.00
β =	4.34	[β] =	18.24
		$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。	

=====

BW=8	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 14			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	818476.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	818476.17
B*L (mm) =	240 * 2770	A (mm2) =	376800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	93.18	LL (KN) =	13.42
WW (KN) =	51.31	Ge (KN) =	109.09
WWADD (KN) =	9.20		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.14
η_c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	43.89	σ_o (MPa) =	0.290
K (KN/m) =	116214.99	V_Ratio =	1.84%

产生最大剪力的地震力角度				0.00
Rv (KN) =	69.06	Rv/V =	1.57	
Rv >= V 抗震验算通过。				

SW=8-1 砌体墙

AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	818476.17
X2 (mm) =	1015065.92	Y2 (mm) =	818476.17
B*L (mm) =	240 * 720	A (mm2) =	172800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	46.06	LL (KN) =	6.53
WW (KN) =	24.98	Ge (KN) =	53.73
WWADD (KN) =	4.41		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.133
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	17.43	σ_o (MPa) =	0.311
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	15.31		
Rv (KN) =	32.24	Rv/V =	1.85
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	32.24	Rv/V =	1.85
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.13	ϕ =	0.95
β =	8.00	H0 (mm) =	1440.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	720.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	2400.00	N (KN) =	75.41
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00

加 Ac (mm2) =	32400.00	加 As (mm2) =	100.54
α_c =	0.75	α_s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.38		
Rn (kN) =	888.66	Rn/N =	11.78
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息

原墙体厚度(mm)	=	240.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	3.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1728
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.192
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.192
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.273
本墙体加固前抗剪承载力	=	19.197
本墙体加固后抗剪承载力	=	32.244

SW=8-2	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1016265.92	Y1 (mm) =	818476.17

X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	818476.17
B*L	(mm) =	240 * 850	A	(mm2) =	204000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	47.12	LL	(KN) =	6.89
WW	(KN) =	26.33	Ge	(KN) =	55.36
WWADD (KN) =		4.79			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.132
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	26.46	σ o	(MPa) =	0.271
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	23.24			
Rv	(KN) =	36.82	Rv/V	=	1.39
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	36.82	Rv/V	=	1.39
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.17	φ	=	0.91
β	=	8.00	H0	(mm) =	1440.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	2400.00	N	(KN) =	77.81
加 fc	(MPa) =	3.80	加 fy	(MPa) =	270.00
加 Ac	(mm2) =	38250.00	加 As	(mm2) =	100.54
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.04				
Rn	(kN) =	338.38	Rn/N	=	4.35
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					

加固方式:	钢筋网砂浆面层
加固面数:	单面
面层材料强度等级:	M10
面层厚度:	45mm
竖向钢筋类别:	HPB300
竖向钢筋直径:	8mm
竖向钢筋间距:	300mm
水平钢筋类别:	HPB300
水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 2.82
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.2040
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.927
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.927
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 8.940
本墙体加固前抗剪承载力	= 22.413
本墙体加固后抗剪承载力	= 36.821

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	8-1				
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	818476.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.80
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	285.00
β	=	5.05	[β]	=	19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
BW=9	砌体墙	小片墙数	3		
包含的节点墙有: 18, 63					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		

X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	240 * 3240	A	(mm2) =	345600
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	85.44	LL	(KN) =	26.11
WW	(KN) =	31.10	Ge	(KN) =	105.38
WWADD (KN) =	6.89				
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.15
η c	=	1.10	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	51.35	σ o	(MPa) =	0.305
K	(KN/m) =	154491.48	V_Ratio	=	2.15%
产生最大剪力的地震力角度					
Rv	(KN) =	238.30	Rv/V	=	4.64
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=9-1	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	991365.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	240 * 620	A	(mm2) =	148800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	16.14	LL	(KN) =	6.40
WW	(KN) =	6.81	Ge	(KN) =	26.23
WWADD (KN) =	6.89				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.113
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	23.36	σ o	(MPa) =	0.176
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	10.34			
Rv	(KN) =	122.07	Rv/V	=	5.23

Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	122.07	Rv/V = 5.23
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.10	φ = 0.96
β	=	8.00	H0 (mm) = 1800.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs (kN) = 142.51
l	(mm) =	620.00	bc (mm) = 240.00
η	=	1.00	
s	(mm) =	3000.00	N (kN) = 39.54
加 fc	(MPa) =	14.33	加 fy (MPa) = 360.00
加 Ac	(mm2) =	43400.00	加 As (mm2) = 339.30
α c	=	0.80	α s = 0.85
配筋率 ρ	(%) =	0.53	
Rn	(kN) =	1343.09	Rn/N = 33.97
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.87	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1800	

原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.510
墙加固基准增强系数 η 0	=	2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	6.275
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	87.850
本墙体加固前抗剪承载力	=	17.602
本墙体加固后抗剪承载力	=	122.069

SW=9-2 砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	992265.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	992505.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	240 * 240	A (mm2) =	57600
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	36.24	LL (kN) =	10.73
WW (kN) =	8.56	Ge (kN) =	41.60
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	14400.00	fyAs (kN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.162
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	0.12	σ o (MPa) =	0.722
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	0.05		
Rv (kN) =	21.13	Rv/V =	180.94
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(kN) =	21.13	Rv/V = 180.94
抗震鉴定结果:通过			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

本墙段未加固	
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 8.75
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.000
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.000
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
本墙体加固后抗剪承载力	= 21.130

SW=9-3 砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993405.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2 (mm) =	993865.92	Y2 (mm) =	814876.17
B*L (mm) =	240 * 580	A (mm2) =	139200
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	33.06	LL (kN) =	8.98
WW (kN) =	15.73	Ge (kN) =	37.55
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.125
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	27.88	σ o (MPa) =	0.270
γ zj =	1.00	η p =	2.50
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	12.34		
Rv (kN) =	95.10	Rv/V =	3.41
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	95.10	Rv/V	=	3.41
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.09	φ	=	0.97
β	=	8.00	H0	(mm) =	1800.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	580.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	3000.00	N	(KN) =	56.44
加 fc	(MPa) =	14.33	加 fy	(MPa) =	360.00
加 Ac	(mm2) =	0.00	加 As	(mm2) =	226.20
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.65				
Rn	(kN) =	829.68	Rn/N	=	14.70
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋混凝土板墙		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	C30		
面层厚度:	70mm		
竖向钢筋类别:	HRB400		
竖向钢筋直径:	12mm		
竖向钢筋间距:	200mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	200mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.62	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.000	
墙加固基准增强系数 η_0	=	2.500	

墙加固抗震能力增强系数 η p	=	2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.500
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	64.451
本墙体加固后抗剪承载力	=	95.100

-----高厚比计算结果-----

墙段编号		9-1			
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.76
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h	(mm) =	296.45
β	=	6.07	[β]	=	18.24

β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=10		砌体墙		小片墙数		4				
包含的节点墙有: 19, 20, 21, 22, 23, 24, 25, 26, 27, 65										
AxisNo		=	未编号		Ang(角度)		=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙		是否承重墙		是				
X1		(mm) =	997165.92		Y1		(mm) =	814876.17		
X2		(mm) =	1021395.92		Y2		(mm) =	814876.17		
B*L		(mm) =	349 * 24480		A		(mm2) =	7292700		
M		=	5.00		MU		=	7.50		
DL		(KN) =	2140.93		LL		(KN) =	369.43		
WW		(KN) =	1011.70		Ge		(KN) =	2325.64		
WWADD		(KN) =	0.00							
Ac		(mm2) =	460800.00		fyAs		(KN) =	1099331.97		

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.15
η c	=	1.10	ζ	=	0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	820.69	σ o	(MPa) =	0.319
K	(KN/m) =	1934578.82	V_Ratio	=	34.44%
产生最大剪力的地震力角度					
0.00					
Rv	(KN) =	1561.21	Rv/V	=	1.90
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=10-1	砌体墙
---------	-----

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	997665.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	370 * 750	A	(mm2) =	277500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	74.11	LL	(KN) =	8.35
WW	(KN) =	45.80	Ge	(KN) =	78.28
WWADD	(KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.141
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	7.50	σ o	(MPa) =	0.282
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	26.20			
Rv	(KN) =	43.49	Rv/V	=	5.80
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	43.49	Rv/V	=	5.80
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.27	φ	=	0.91
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	452.40
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	122.15
l	(mm) =	750.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	17300.00	N	(KN) =	108.87
配筋率 ρ (%) =	0.16				
Rn	(kN) =	867.50	Rn/N	=	7.97
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.20	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2775	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	4.367	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	4.367	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	37.124	
本墙体加固后抗剪承载力	=	43.491	

SW=10-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	998865.92	Y1 (mm)	=	814876.17		
X2 (mm)	=	1012765.92	Y2 (mm)	=	814876.17		
B*L (mm)	=	370 * 13900	A (mm2)	=	5143000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (KN)	=	1672.65	LL (KN)	=	336.94		
WW (KN)	=	710.23	Ge (KN)	=	1841.12		
WWADD (KN)	=	0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	288000.00	fyAs (KN) = 692.17
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.153
η c	=	1.10	ζ = 0.40
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	613.83	σ o (MPa) = 0.358
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	2142.92	
Rv (KN)	=	1108.26	Rv/V = 1.81
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	1108.26	Rv/V = 1.81
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.90
β	=	8.92	H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	288000.00	As (mm2) = 3166.80
fcAc (kN)	=	2751.63	fyAs (KN) = 692.17
l (mm)	=	3475.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.54	
s (mm)	=	17300.00	N (KN) = 2679.86
配筋率 ρ (%)	=	0.06	
Rn (kN)	=	7350.28	Rn/N = 2.74
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.17	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	5.1430	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	0.990	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	0.990	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	741.913	
本墙体加固后抗剪承载力	=	1108.262	

SW=10-3				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		

X1 (mm)	=	1013965.92	Y1 (mm)	=	814876.17
X2 (mm)	=	1015065.92	Y2 (mm)	=	814876.17
B*L (mm)	=	299 * 1100	A (mm2)	=	329000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	120.91	LL (KN)	=	12.21
WW (KN)	=	58.67	Ge (KN)	=	127.02
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.156
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	15.18	σ o (MPa) = 0.386
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	52.99	
Rv (KN)	=	99.81	Rv/V = 6.57
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	99.81	Rv/V = 6.57
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.87
β	=	11.03	H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l (mm)	=	1100.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.89	
s (mm)	=	15484.77	N (KN) = 175.50
配筋率 ρ (%)	=	0.21	
Rn (kN)	=	848.71	Rn/N = 4.84
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			

原墙体厚度(mm)	=	299.09
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.18
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3290
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.560
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.560
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	94.265
本墙体加固后抗剪承载力	=	99.805

SW=10-4		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) =	0.00	
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1016265.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1021395.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	301 * 5130	A	(mm2) =	1543200
M	=	5.00	MU	=	7.5
DL	(KN) =	273.26	LL	(KN) =	11.92
WW	(KN) =	197.00	Ge	(KN) =	279.22
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	115200.00	fyAs	(KN) =	264.65
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.130
η c	=	1.10	ζ	=	0.40
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	184.18	σ o	(MPa) =	0.181
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	643.00			
Rv	(KN) =	309.65	Rv/V	=	1.68
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	309.65	Rv/V	=	1.68

抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	1390.21
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	172800.00	As	(mm2) =	1583.40
fcAc	(kN) =	1650.98	fyAs	(KN) =	386.80
l	(mm) =	2565.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.60			
s	(mm) =	2317.01	N	(KN) =	373.12
配筋率 ρ (%) =	0.10				
Rn	(kN) =	2763.56	Rn/N	=	7.41
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	300.82	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.47	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.5432	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	0.990	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	0.990	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	271.962	
本墙体加固后抗剪承载力	=	309.651	

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		10-1			
X1	(mm) =	997165.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.94
μ c	=	1.00	S	(mm) =	17300.00

Ho	(mm) =	3300.00	h	(mm) =	370.00
β	=	8.92	[β]	=	22.67
β <= [β] 高厚比验算通过。					

----- 高厚比计算结果 -----					
墙段编号		10-3			
X1	(mm) =	1016865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	300.82
β	=	4.79	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		10-4			
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1021395.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	2130.00
Ho	(mm) =	1278.00	h	(mm) =	300.82
β	=	4.25	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====					
		砌体墙	小片墙数		
包含的节点墙有: 28					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	-135.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	998065.92	Y1	(mm) =	813076.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	812176.17
B*L	(mm) =	240 * 1414	A	(mm2) =	339292
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	48.49	LL	(KN) =	5.88
WW	(KN) =	24.63	Ge	(KN) =	51.43
WWADD	(KN) =	0.00			

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.13
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	13.95	σ o (MPa) =	0.152
K (kN/m) =	29206.12	V_Ratio =	0.59%
产生最大剪力的地震力角度			90.00
Rv (kN) =	42.49	Rv/V =	3.05
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=11-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	-135.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17
B*L (mm) =	240 * 1414	A (mm2) =	339292
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	48.49	LL (kN) =	5.88
WW (kN) =	24.63	Ge (kN) =	51.43
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.125
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	13.95	σ o (MPa) =	0.152
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	36.51		
Rv (kN) =	42.49	Rv/V =	3.05
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN) =	42.49	Rv/V =	3.05
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.98

β =	3.53	H0 (mm) =	848.23
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	1413.72	N (kN) =	71.85
Rn (kN) =	432.41	Rn/N =	6.02
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 2.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.3393
原墙段抗震能力指数 β 0	= 2.904
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 2.904
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
本墙体加固前抗剪承载力	= 35.137
本墙体加固后抗剪承载力	= 42.491

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	11-1		
X1 (mm) =	998065.92	Y1 (mm) =	813076.17
X2 (mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	812176.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1413.72
Ho (mm) =	848.23	h (mm) =	240.00
β =	3.53	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====			
BW=12	砌体墙	小片墙数	1

包含的节点墙有: 29			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 5170	A (mm2) =	1240800
M =	5.00	MU =	0.00
DL (kN) =	189.81	LL (kN) =	26.22
WW (kN) =	79.45	Ge (kN) =	202.92
WWADD (kN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.13
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	131.20	σ o (MPa) =	0.164
K (kN/m) =	361586.97	V_Ratio =	5.51%
产生最大剪力的地震力角度			90.00
Rv (kN) =	175.11	Rv/V =	1.33
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=12-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1005765.92	Y1 (mm) =	808276.17
X2 (mm) =	1005765.92	Y2 (mm) =	813076.17
B*L (mm) =	240 * 5170	A (mm2) =	1240800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	189.81	LL (kN) =	26.22
WW (kN) =	79.45	Ge (kN) =	202.92
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.127
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	131.20	σ o (MPa) =	0.164
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		

体系影响系数=1.00 局部影响系数=1.00
K (KN/m) = 376.00
Rv (KN) = 175.11 Rv/V = 1.33
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 175.11 Rv/V = 1.33
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.86
β = 10.75 H0 (mm) = 2580.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 115200.00 As (mm2) = 1131.00
fcAc (kN) = 1100.65 fyAs (KN) = 264.65
l (mm) = 5170.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.48
s (mm) = 4800.00 N (KN) = 286.08
配筋率 ρ (%) = 0.09
Rn (kN) = 1833.07 Rn/N = 6.41
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 0.64
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 1.2408
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.160
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.160
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 143.848
本墙体加固后抗剪承载力 = 175.111

-----高厚比计算结果-----

墙段编号 12-1
X1 (mm) = 1005765.92 Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm) = 1005765.92 Y2 (mm) = 813076.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00
μ c = 1.00 S (mm) = 4800.00
Ho (mm) = 2580.00 h (mm) = 240.00
β = 10.75 [β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=13 砌体墙 小片墙数 3
包含的节点墙有: 56, 30, 32
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 998065.92 Y1 (mm) = 813076.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm) = 240 * 16650 A (mm2) = 3204000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 535.41 LL (KN) = 71.66
WW (KN) = 238.62 Ge (KN) = 589.55
WWADD (KN) = 18.31
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.13
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 270.00
V (KN) = 268.06 σ o (MPa) = 0.184
K (KN/m) = 773669.90 V_Ratio = 11.25%
产生最大剪力的地震力角度 0.00
Rv (KN) = 522.46 Rv/V = 1.95
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=13-1 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 999265.92 Y1 (mm) = 813076.17
X2 (mm) = 1006365.92 Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm) = 240 * 7100 A (mm2) = 1704000
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 298.01 LL (KN) = 40.30

WW (KN) = 130.44 Ge (KN) = 318.16
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 57600.00 fyAs (KN) = 122.15
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.130
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 270.00
V (KN) = 149.48 σ o (MPa) = 0.187
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数=1.00 局部影响系数=1.00
K (KN/m) = 710.00
Rv (KN) = 256.16 Rv/V = 1.71
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) = 256.16 Rv/V = 1.71
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.30 ϕ = 0.79
β = 13.39 H0 (mm) = 3212.90
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 452.40
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 122.15
l (mm) = 7100.00 bc (mm) = 240.00
η = 0.44
s (mm) = 6382.24 N (KN) = 447.86
配筋率 ρ (%) = 0.03
Rn (kN) = 1920.95 Rn/N = 4.29
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是

墙段加固信息:

本墙段未加固

加固计算信息

原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比	=	0.34
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.7040
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.442
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.442
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	215.553
本墙体加固后抗剪承载力	=	256.164

SW=13-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	1007265.92	Y1 (mm)	=	813076.17		
X2 (mm)	=	1012665.92	Y2 (mm)	=	813076.17		
B*L (mm)	=	240 * 5400	A (mm2)	=	1296000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (kN)	=	196.46	LL (kN)	=	25.86		
WW (kN)	=	91.47	Ge (kN)	=	227.69		
WWADD (kN)	=	18.31					

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) = 0.129
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (kN)	=	113.69	σ_o (MPa) = 0.176
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m)	=	540.00	
Rv (kN)	=	240.95	Rv/V = 2.12
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN)	=	240.95	Rv/V = 2.12
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.90
β	=	9.01	H0 (mm) = 2567.59

fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2)	=	0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (kN)	=	0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm)	=	0.00
η	=	0.00			
s (mm)	=	4768.97	N (kN)	=	317.98
加 fc (MPa)	=	3.80	加 fy (MPa)	=	270.00
加 Ac (mm2)	=	243000.00	加 As (mm2)	=	854.59
α_c	=	0.75	α_s	=	0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.06			
Rn (kN)	=	2295.53	Rn/N	=	7.22
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2960
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.442
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.442
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	66.630
本墙体加固前抗剪承载力	=	135.219

本墙体加固后抗剪承载力		=	240.953	
<hr/>				
SW=13-3		砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1013865.92	Y1 (mm)	= 813076.17
X2 (mm)	=	1014465.92	Y2 (mm)	= 813076.17
B*L (mm)	=	240 * 850	A (mm2)	= 204000
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL (KN)	=	40.94	LL (KN)	= 5.51
WW (KN)	=	16.71	Ge (KN)	= 43.69
WWADD (KN)	=	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
γ_{Re}	=	1.00	fve (MPa) = 0.124
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (kN)	=	4.89	σ_o (MPa) = 0.214
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m)	=	23.24	
Rv (kN)	=	25.34	Rv/V = 5.18
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN)	=	25.34	Rv/V = 5.18
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.17	ϕ = 0.82
β	=	12.25	H0 (mm) = 2940.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (kN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	5700.00	N (kN) = 61.48
Rn (kN)	=	195.44	Rn/N = 3.18
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.82	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2040	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	5.273	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	5.273	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	20.713	
本墙体加固后抗剪承载力	=	25.343	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	13-1		
X1 (mm)=	998065.92	Y1 (mm)=	813076.17
X2 (mm)=	1005765.92	Y2 (mm)=	813076.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.94
μ c =	1.00	S (mm)=	7700.00
Ho (mm)=	3300.00	h (mm)=	240.00
β =	13.75	[β] =	22.50
		β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	13-2		
X1 (mm)=	1005765.92	Y1 (mm)=	813076.17
X2 (mm)=	1008765.92	Y2 (mm)=	813076.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.88
μ c =	1.00	S (mm)=	3000.00
Ho (mm)=	1800.00	h (mm)=	272.14
β =	6.61	[β] =	21.12
		β <= [β]	高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	13-3		
X1 (mm)=	1008765.92	Y1 (mm)=	813076.17

X2 (mm)=	1014465.92	Y2 (mm)=	813076.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.92
μ c =	1.00	S (mm)=	5700.00
Ho (mm)=	2940.00	h (mm)=	279.00
β =	10.54	[β] =	21.98
		β <= [β]	高厚比验算通过。

=====

BW=14	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 31			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)=	1008765.92	Y1 (mm)=	808276.17
X2 (mm)=	1008765.92	Y2 (mm)=	813076.17
B*L (mm)=	240 * 5170	A (mm2)=	1240800
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN)=	173.80	LL (KN)=	21.93
WW (KN)=	84.77	Ge (KN)=	184.76
WWADD (KN)=	0.00		
Ac (mm2)=	0.00	fyAs (KN)=	0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re =	1.00	fve (MPa)=	0.12
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa)=	0.00	fy (MPa)=	0.00
V (KN)=	113.30	σ o (MPa)=	0.149
K (KN/m)=	300799.90	V_Ratio =	4.75%
产生最大剪力的地震力角度 90.00			
Rv (KN)=	154.90	Rv/V =	1.37
		Rv >= V	抗震验算通过。

SW=14-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm)=	1008765.92	Y1 (mm)=	808276.17
X2 (mm)=	1008765.92	Y2 (mm)=	813076.17
B*L (mm)=	240 * 5170	A (mm2)=	1240800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN)=	173.80	LL (KN)=	21.93
WW (KN)=	84.77	Ge (KN)=	184.76
WWADD (KN)=	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2)=	0.00	fyAs (KN)=	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa)=	0.125
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa)=	0.00	fy (MPa)=	0.00
V (KN)=	113.30	σ o (MPa)=	0.149
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)=	376.00		
Rv (KN)=	154.90	Rv/V =	1.37
		Rv >= V	抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN)=	154.90	Rv/V =	1.37
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa)=	1.30	φ =	0.85
β =	10.75	H0 (mm)=	2580.00
fc (MPa)=	0.00	fy (MPa)=	0.00
Ac (mm2)=	0.00	As (mm2)=	0.00
fcAc (kN)=	0.00	fyAs (KN)=	0.00
l (mm)=	0.00	bc (mm)=	0.00
η =	0.00		
s (mm)=	4800.00	N (KN)=	258.83
Rn (kN)=	1372.96	Rn/N =	5.30
		Rn >= N	受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.64	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2408	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.353	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	

墙加固抗震能力增强系数 ηp	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 βs	=	1.353
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	127.968
本墙体加固后抗剪承载力	=	154.896

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		14-1	
X1	(mm) =	1008765.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1008765.92	Y2 (mm) = 813076.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm) = 4800.00
Ho	(mm) =	2580.00	h (mm) = 240.00
β	=	10.75	[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=15			砌体墙		小片墙数		2			
包含的节点墙有: 35										
AxisNo		=		未编号		Ang(角度)		= 90.00		
纵墙/横墙			横墙			是否承重墙			是	
X1		(mm) =		1019265.92		Y1		(mm) = 809776.17		
X2		(mm) =		1019265.92		Y2		(mm) = 814876.17		
B*L		(mm) =		370 * 5350		A		(mm2) = 1535500		
M		=		5.00		MU		= 0.00		
DL		(KN) =		304.69		LL		(KN) = 15.97		
WW		(KN) =		235.31		Ge		(KN) = 312.68		
WWADD (KN) =				0.00						
Ac		(mm2) =		0.00		fyAs		(KN) = 0.00		

-----抗震计算结果-----					
γRe	=	1.00	fve (MPa) =	0.13	
ηc	=	1.00	ζ	=	0.500
ft (MPa) =	0.00		fy (MPa) =	0.00	
V (KN) =	162.17		σo (MPa) =	0.204	
K (KN/m) =	372607.59		V_Ratio	=	6.81%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv (KN) =	201.21		Rv/V	=	1.24
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=15-1	砌体墙
---------	-----

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	809776.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	813496.17
B*L	(mm) =	370 * 3720	A	(mm2) =	1376400
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	250.91	LL	(KN) =	13.19
WW	(KN) =	194.37	Ge	(KN) =	257.51
WWADD	(KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00		
γ Re	=	1.00	fve (MPa) =	0.130	
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00		
V (KN) =	162.04	σ o (MPa) =	0.187		
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	179.54	Rv/V	=	1.11
抗震鉴定结果:通过				

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	ϕ	=	0.93
β	=	7.30	H0	(mm) =	2700.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	5100.00	N	(KN) =	345.97
Rn	(kN) =	1654.83	Rn/N	=	4.78
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			

加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 $\eta k0$	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 ηk	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.48
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.3764
原墙段抗震能力指数 $\beta 0$	=	0.984
墙加固基准增强系数 $\eta 0$	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 ηp	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 βs	=	0.984
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	153.453
本墙体加固后抗剪承载力	=	179.544

SW=15-2		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	814696.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	814876.17
B*L	(mm) =	370 * 430	A	(mm2) =	159100
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	53.78	LL	(KN) =	2.78
WW	(KN) =	40.94	Ge	(KN) =	55.17
WWADD	(KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.136
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	0.14	σ o (MPa) =	0.347
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	0.65		
Rv (KN) =	21.67	Rv/V =	158.30

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	21.67	Rv/V	=	158.30
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.12	φ	=	0.94
β	=	8.00	H0	(mm) =	2700.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	452.40
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	122.15
l	(mm) =	430.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	5100.00	N	(KN) =	74.08
配筋率 ρ (%) =	0.28				
Rn	(kN) =	737.32	Rn/N	=	9.95
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	4.19			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1591			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	134.605			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	134.605			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	18.514			
本墙体加固后抗剪承载力	=	21.670			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	15-1				
X1	(mm) =	1019265.92	Y1	(mm) =	809776.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.91

μ c	=	1.00	S	(mm) =	5100.00
Ho	(mm) =	2700.00	h	(mm) =	370.00
β	=	7.30	[β]	=	21.74
β <= [β] 高厚比验算通过。					
=====					
BW=16	砌体墙	小片墙数	2		
包含的节点墙有: 38					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 2220	A	(mm2) =	292800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	120.69	LL	(KN) =	21.93
WW	(KN) =	21.32	Ge	(KN) =	139.18
WWADD (KN) =	7.52				
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.17
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	46.15	σ o	(MPa) =	0.475
K	(KN/m) =	101781.41	V_Ratio	=	1.94%
产生最大剪力的地震力角度 0.00					
Rv	(KN) =	150.88	Rv/V	=	3.27
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=16-1	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	990865.92	Y1	(mm) =	811876.17
X2	(mm) =	991365.92	Y2	(mm) =	811876.17
B*L	(mm) =	240 * 620	A	(mm2) =	148800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	21.29	LL	(KN) =	2.63
WW	(KN) =	10.15	Ge	(KN) =	30.12
WWADD (KN) =	7.52				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00

γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.117
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	24.06	σ o	(MPa) =	0.202
γ zj	=	1.00	η p	=	2.50
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	14.69			
Rv	(KN) =	122.67	Rv/V	=	5.10
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	122.67	Rv/V	=	5.10
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.10	φ	=	0.96
β	=	8.00	H0	(mm) =	1260.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	620.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	1.00			
s	(mm) =	2100.00	N	(KN) =	41.39
加 fc (MPa) =	14.33	加 fy (MPa) =	360.00		
加 Ac (mm2) =	43400.00	加 As (mm2) =	339.30		
α c	=	0.80	α s	=	0.85
配筋率 ρ (%) =	0.53				
Rn	(kN) =	1343.09	Rn/N	=	32.45
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
墙段加固信息:					
加固方式:	钢筋混凝土板墙				
加固面数:	单面				
面层材料强度等级:	C30				
面层厚度:	70mm				
竖向钢筋类别:	HRB400				
竖向钢筋直径:	12mm				
竖向钢筋间距:	200mm				
水平钢筋类别:	HPB300				
水平钢筋直径:	6mm				

水平钢筋间距:	200mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 3.39
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.1800
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.952
墙加固基准增强系数 η 0	= 2.500
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 2.500
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 2.379
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 87.850
本墙体加固前抗剪承载力	= 17.959
本墙体加固后抗剪承载力	= 122.668

SW=16-2				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	992365.92	Y1	(mm) =	811876.17		
X2	(mm) =	992965.92	Y2	(mm) =	811876.17		
B*L	(mm) =	240 * 600	A	(mm2) =	144000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	99.41	LL	(KN) =	19.30		
WW	(KN) =	11.17	Ge	(KN) =	109.06		
WWADD (KN) =		0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.176
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	22.09	σ o (MPa) = 0.757
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	13.49	
Rv	(KN) =	28.21	Rv/V = 1.28

Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	28.21	Rv/V = 1.28
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.10	φ = 0.96
β	=	8.00	H0 (mm) = 1260.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l	(mm) =	600.00	bc (mm) = 240.00
η	=	1.00	
s	(mm) =	2100.00	N (KN) = 158.18
配筋率 ρ (%) =	0.47		
Rn	(kN) =	753.74	Rn/N = 4.77
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.50	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固后抗剪承载力	=	28.213	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	16-1		
X1	(mm) =	990865.92	Y1 (mm) = 811876.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2 (mm) = 811876.17

μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.81
μ c	=	1.00	S (mm) =	2100.00	
Ho	(mm) =	1260.00	h (mm) =	271.82	
β	=	4.64	[β]	=	19.43
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====			
BW=17	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 40			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	1014465.92	Y1 (mm) = 811876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2 (mm) = 811876.17
B*L	(mm) =	240 * 2770	A (mm2) = 376800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(KN) =	85.20	LL (KN) = 13.12
WW	(KN) =	44.86	Ge (KN) = 100.96
WWADD (KN) =	9.20		
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.14
η c	=	1.00	ζ = 0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	45.18	σ o (MPa) = 0.268
K	(KN/m) =	129065.65	V_Ratio = 1.90%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv	(KN) =	73.45	Rv/V = 1.63
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=17-1				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	811876.17		
X2	(mm) =	1015065.92	Y2	(mm) =	811876.17		
B*L	(mm) =	240 * 850	A	(mm2) =	204000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	41.50	LL	(KN) =	6.38		
WW	(KN) =	21.82	Ge	(KN) =	49.48		
WWADD (KN) =	4.79						

-----抗震计算结果-----			
------------------	--	--	--

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.128
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	27.24	σ o (MPa) =	0.243
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	23.24		
Rv (kN) =	38.96	Rv/V =	1.43

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) =	38.96	Rv/V =	1.43
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.17	φ =	0.94
β =	8.00	H0 (mm) =	1440.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	142.51
l (mm) =	850.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	2400.00	N (kN) =	69.76
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	38250.00	加 As (mm2) =	100.54
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.32		
Rn (kN) =	937.82	Rn/N =	13.44

Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		

水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 2.82
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.2040
原墙段抗震能力指数 β 0	= 0.900
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 0.900
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 8.940
本墙体加固前抗剪承载力	= 24.156
本墙体加固后抗剪承载力	= 38.957

SW=17-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1016265.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 720	A (mm2) =	172800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	43.70	LL (kN) =	6.74
WW (kN) =	23.04	Ge (kN) =	51.48
WWADD (kN) =	4.41		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.132
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	17.94	σ o (MPa) =	0.298
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	15.31		

Rv (kN) =	34.50	Rv/V =	1.92
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) =	34.50	Rv/V =	1.92
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.13	φ =	0.95
β =	8.00	H0 (mm) =	1440.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	142.51
l (mm) =	720.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	2400.00	N (kN) =	72.65
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	32400.00	加 As (mm2) =	100.54
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.38		
Rn (kN) =	888.66	Rn/N =	12.23
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.33	

原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1728
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.157
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.157
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.273
本墙体加固前抗剪承载力	=	21.060
本墙体加固后抗剪承载力	=	34.496

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		17-1	
X1	(mm) =	1014465.92	Y1 (mm) = 811876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2 (mm) = 811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 0.80
μ c	=	1.00	S (mm) = 2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h (mm) = 285.00
β	=	5.05	[β] = 19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=18	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 44, 45, 62			
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 4150	A (mm2) =	1202500
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN) =	233.15	LL (KN) =	13.36
WW (KN) =	168.21	Ge (KN) =	250.66
WWADD (KN) =	10.83		
Ac (mm2) =	88800.00	fyAs (KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----			
γ_{Re}	= 1.00	fve (MPa) =	0.13
η_c	= 1.10	ζ	= 0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	111.72	σ_o (MPa) =	0.208
K (KN/m) =	318300.53	V_Ratio	= 4.69%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	216.59	Rv/V	= 1.94

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=18-1		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) =	0.00	
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1017165.92	Y2	(mm) =	808876.17
B*L	(mm) =	370 * 2950	A	(mm2) =	1091500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	187.24	LL	(KN) =	11.07
WW	(KN) =	146.63	Ge	(KN) =	203.61
WWADD	(KN) =	10.83			

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re}	= 1.00	fve (MPa) =	0.130
η_c	= 1.00	ζ	= 0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	111.65	σ_o (MPa) =	0.187
γ_{zj}	= 1.00	η_p	= 1.00
震损系数	= 1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	663.75		

Rv (KN) =	182.01	Rv/V	= 1.63
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	182.01	Rv/V	= 1.63
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	ϕ	= 0.92
β	= 8.00	H0 (mm) =	1232.31
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	2950.00	bc (mm) =	240.00
η	= 0.57		
s (mm) =	2053.85	N (KN) =	274.10
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	132750.00	加 As (mm2) =	452.43
α_c	= 0.75	α_s	= 0.80

配筋率 ρ (%) =	0.09		
Rn (kN) =	2036.32	Rn/N	= 7.43
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.51
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.0915
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.081
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.081
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	35.742
本墙体加固前抗剪承载力	=	120.258
本墙体加固后抗剪承载力	=	182.008

SW=18-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1018065.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 300	A (mm2) =	111000

M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 45.91 LL (KN) = 2.29
WW (KN) = 21.57 Ge (KN) = 47.05
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 27750.00 fyAs (KN) = 142.51
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.140
η c = 1.10 ζ = 0.50
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 210.00
V (KN) = 0.07 σ o (MPa) = 0.424
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 0.40
Rv (KN) = 34.58 Rv/V = 518.63
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 34.58 Rv/V = 518.63
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.05 φ = 0.97
β = 8.00 H0 (mm) = 900.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 88800.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 848.42 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 300.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 1500.00 N (KN) = 63.11
配筋率 ρ (%) = 0.61
Rn (kN) = 985.02 Rn/N = 15.61
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00

体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 5.00
原墙段 1/2 层高处的净截面积 = 0.1110
原墙段抗震能力指数 β 0 = 201.760
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 201.760
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 33.923
本墙体加固后抗剪承载力 = 34.585

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 18-1
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 808876.17
X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 808876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 1.00
μ c = 1.00 S (mm) = 2400.00
Ho (mm) = 1440.00 h (mm) = 415.00
β = 3.47 [β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 18-2
X1 (mm) = 1016865.92 Y1 (mm) = 808876.17
X2 (mm) = 1018365.92 Y2 (mm) = 808876.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.76
μ c = 1.00 S (mm) = 1500.00
Ho (mm) = 900.00 h (mm) = 402.14
β = 2.24 [β] = 18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=19	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 46			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 45.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	992065.92	Y1 (mm) = 807376.17
X2 (mm)	=	992965.92	Y2 (mm) = 808276.17
B*L (mm)	=	370 * 1773	A (mm2) = 655934
M	=	5.00	MU = 0.00
DL (KN)	=	50.55	LL (KN) = 2.01
WW (KN)	=	34.19	Ge (KN) = 51.56

WWADD (KN) = 0.00
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.11
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 23.28 σ o (MPa) = 0.079
K (KN/m) = 73787.72 V_Ratio = 0.98%
产生最大剪力的地震力角度 45.00
Rv (KN) = 74.64 Rv/V = 3.21
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=19-1 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 45.00
纵墙/横墙 横墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 992065.92 Y1 (mm) = 807376.17
X2 (mm) = 992965.92 Y2 (mm) = 808276.17
B*L (mm) = 370 * 1773 A (mm2) = 655934
M = 5.00 MU = 7.50
DL (KN) = 50.55 LL (KN) = 2.01
WW (KN) = 34.19 Ge (KN) = 51.56
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.114
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 23.28 σ o (MPa) = 0.079
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 92.23
Rv (KN) = 74.64 Rv/V = 3.21
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 74.64 Rv/V = 3.21
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	φ	=	1.00
β	=	2.06	H0	(mm) =	763.68
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(kN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	1272.79	N	(kN) =	68.73
Rn	(kN) =	851.61	Rn/N	=	12.39
			Rn >= N	受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.86	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.6559	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	3.134	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	3.134	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	63.398	
本墙体加固后抗剪承载力	=	74.637	

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	19-1		
X1	(mm) =	992065.92	Y1 (mm) = 807376.17
X2	(mm) =	992965.92	Y2 (mm) = 808276.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm) = 1272.79
Ho	(mm) =	763.68	h (mm) = 370.00
β	=	2.06	[β] = 24.00
			β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=20	砌体墙	小片墙数	8
包含的节点墙有: 47, 60, 61, 48, 57, 58, 49, 50, 59			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	992965.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2 (mm) = 808276.17
B*L	(mm) =	370 * 22000	A (mm2) = 3367000
M	=	5.00	MU = 0.00
DL	(kN) =	761.36	LL (kN) = 61.91
WW	(kN) =	358.79	Ge (kN) = 792.32
WWADD (kN)	=	0.00	
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.14
η c	=	1.00	ζ = 0.400
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(kN) =	319.91	σ o (MPa) = 0.235
K	(kN/m) =	849338.88	V_Ratio = 13.43%
产生最大剪力的地震力角度			0.00
Rv	(kN) =	628.76	Rv/V = 1.97
			Rv >= V 抗震验算通过。

SW=20-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	992965.92	Y1 (mm) = 808276.17
X2	(mm) =	994016.92	Y2 (mm) = 808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1301	A (mm2) = 481370
M	=	5.00	MU = 7.50
DL	(kN) =	94.96	LL (kN) = 9.85
WW	(kN) =	33.87	Ge (kN) = 99.89
WWADD (kN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	88800.00	fyAs (kN) = 142.51
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.133
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy (MPa) = 210.00
V	(kN) =	50.25	σ o (MPa) = 0.208
γ zj	=	1.00	η p = 1.00

震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K	(kN/m) =	163.26	
Rv	(kN) =	117.88	Rv/V = 2.35
			Rv >= V 抗震验算通过。
-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(kN) =	117.88	Rv/V = 2.35
			抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.92
β	=	8.00	H0	(mm) =	2340.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	88800.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	848.42	fyAs	(kN) =	142.51
l	(mm) =	1301.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.80			
s	(mm) =	4200.00	N	(kN) =	138.23
配筋率 ρ (%)	=	0.14			
Rn	(kN) =	1205.12	Rn/N	=	8.72
			Rn >= N	受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.38	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4814	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.152	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.152	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	109.724	
本墙体加固后抗剪承载力	=	117.881	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				K (KN/m) = 98.82							
纵墙/横墙纵墙是否承重墙是				Rv (KN) = 53.17Rv/V = 1.75							
墙段加固信息:				Rv >= V 抗震验算通过。							
本墙段未加固				-----抗震鉴定结果-----							
加固计算信息				Rv (KN) = 53.17Rv/V = 1.75							
原墙体厚度(mm) = 370.00				抗震鉴定结果:通过							
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00				-----受压计算结果-----							
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00				f (MPa) = 1.30φ = 0.89							
体系影响系数 = 1.00				β = 8.92H0 (mm) = 3300.00							
局部影响系数 = 1.00				fc (MPa) = 0.00fy (MPa) = 0.00							
本墙段高宽比 = 1.09				Ac (mm2) = 0.00As (mm2) = 0.00							
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.6101				fcAc (kN) = 0.00fyAs (kN) = 0.00							
原墙段抗震能力指数 β 0 = 0.983				l (mm) = 0.00bc (mm) = 0.00							
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000				η = 0.00							
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000				s (mm) = 8600.00N (kN) = 144.10							
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 0.983				Rn (kN) = 429.17Rn/N = 2.98							
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000				Rn >= N 受压验算通过。							
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000				-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----							
本墙体加固前抗剪承载力 = 148.399				纵墙/横墙纵墙是否承重墙是							
本墙体加固后抗剪承载力 = 155.620				墙段加固信息:							
				本墙段未加固							
				加固计算信息							
				原墙体厚度(mm) = 370.00							
				墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00							
				加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00							
				体系影响系数 = 1.00							
				局部影响系数 = 1.00							
				本墙段高宽比 = 1.80							
				原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.3700							
				原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.463							
				墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000							
				墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000							
				墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.463							
				墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000							
				承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000							
				本墙体加固前抗剪承载力 = 43.893							
				本墙体加固后抗剪承载力 = 53.168							

SW=20-2砌体墙				SW=20-4砌体墙							
AxisNo = 未编号	Ang(角度) = 0.00			AxisNo = 未编号	Ang(角度) = 0.00						
纵墙/横墙纵墙是否承重墙是				纵墙/横墙纵墙是否承重墙是							
X1 (mm) = 996116.92	Y1 (mm) = 808276.17			X1 (mm) = 999565.92	Y1 (mm) = 808276.17						
X2 (mm) = 997765.92	Y2 (mm) = 808276.17			X2 (mm) = 1000565.92	Y2 (mm) = 808276.17						
B*L (mm) = 370 * 1649	A (mm2) = 610130			B*L (mm) = 370 * 1000	A (mm2) = 370000						
M = 5.00	MU = 7.50			M = 5.00	MU = 7.50						
DL (KN) = 124.61	LL (KN) = 9.23			DL (KN) = 100.65	LL (KN) = 8.84						
WW (KN) = 56.32	Ge (KN) = 129.23			WW (KN) = 47.97	Ge (KN) = 105.07						
WWADD (KN) = 0.00				WWADD (KN) = 0.00							
-----抗震计算结果-----											
Ac (mm2) = 146400.00	fyAs (kN) = 285.01			Ac (mm2) = 0.00	fyAs (kN) = 0.00						
γ Re = 1.00	fve (MPa) = 0.134			γ Re = 1.00	fve (MPa) = 0.144						
η c = 1.10	ζ = 0.40			η c = 1.00	ζ = 0.50						
ft (MPa) = 1.10	fy (MPa) = 210.00			ft (MPa) = 0.00	fy (MPa) = 0.00						
V (KN) = 74.67	σ o (MPa) = 0.212			V (KN) = 30.42	σ o (MPa) = 0.284						
γ zj = 1.00	η p = 1.00			γ zj = 1.00	η p = 1.00						
震损系数 = 1.00				震损系数 = 1.00							
体系影响系数= 1.00	局部影响系数= 1.00			体系影响系数= 1.00	局部影响系数= 1.00						
K (KN/m) = 242.60											
Rv (KN) = 155.62	Rv/V = 2.08										
Rv >= V 抗震验算通过。											
-----抗震鉴定结果-----											
Rv (KN) = 155.62	Rv/V = 2.08										
抗震鉴定结果:通过											
-----受压计算结果-----											
f (MPa) = 1.30	φ = 0.92										
β = 8.92	H0 (mm) = 3300.00										
fc (MPa) = 9.55	fy (MPa) = 210.00										
Ac (mm2) = 146400.00	As (mm2) = 1357.20										
fcAc (kN) = 1398.75	fyAs (kN) = 285.01										
l (mm) = 1649.00	bc (mm) = 240.00										
η = 0.71											
s (mm) = 7156.25	N (kN) = 175.84										
配筋率 ρ (%) = 0.22											
Rn (kN) = 1655.51	Rn/N = 9.42										
Rn >= N 受压验算通过。											

AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1002365.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1003365.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	100.45	LL	(KN) =	8.84
WW	(KN) =	47.78	Ge	(KN) =	104.87
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.144
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	30.42	σ o	(MPa) =	0.283
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	98.82			
Rv	(KN) =	53.14	Rv/V	=	1.75
			Rv >= V 抗震验算通过。		

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	53.14	Rv/V	=	1.75
			抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.89
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	8600.00	N	(KN) =	143.85
Rn	(kN) =	429.17	Rn/N	=	2.98
			Rn >= N 受压验算通过。		

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					

加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	1.80			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.463			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.463			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	43.871			
本墙体加固后抗剪承载力	=	53.142			

SW=20-5		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1005165.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1006365.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1200	A	(mm2) =	444000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	99.67	LL	(KN) =	6.98
WW	(KN) =	50.21	Ge	(KN) =	103.16
WWADD (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.137
η c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	43.39	σ o	(MPa) =	0.232
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K	(KN/m) =	140.95			
Rv	(KN) =	101.26	Rv/V	=	2.33
			Rv >= V 抗震验算通过。		

-----抗震鉴定结果-----					
------------------	--	--	--	--	--

Rv	(KN) =	101.26	Rv/V	=	2.33
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.91
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As	(mm2) =	678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs	(KN) =	142.51
l	(mm) =	1200.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.84			
s	(mm) =	7151.72	N	(KN) =	140.04
配筋率 ρ (%) =		0.15			
Rn	(kN) =	987.14	Rn/N	=	7.05
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	1.50			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.231			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.231			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	93.681			
本墙体加固后抗剪承载力	=	101.260			

SW=20-6		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1	(mm) =	1008165.92	Y1	(mm) =	808276.17

X2	(mm) =	1009215.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1050	A	(mm2) =	388500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	90.81	LL	(KN) =	6.02
WW	(KN) =	49.27	Ge	(KN) =	93.82
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.138
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	33.56	σ o	(MPa) =	0.242
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	109.03			
Rv	(KN) =	53.63	Rv/V	=	1.60
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	53.63	Rv/V	=	1.60
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.93
β	=	6.94	H0	(mm) =	2567.59
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	4768.97	N	(KN) =	127.09
Rn	(kN) =	470.42	Rn/N	=	3.70
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	

加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.71
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3885
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.392
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.392
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	44.750
本墙体加固后抗剪承载力	=	53.630

SW=20-7			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1011015.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1012215.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 1200	A	(mm2) =	444000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	103.16	LL	(KN) =	8.38
WW	(KN) =	51.13	Ge	(KN) =	107.35
WWADD (KN) =	0.00				

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.138
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	43.39	σ o	(MPa) =	0.242
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	140.95			
Rv	(KN) =	61.31	Rv/V	=	1.41
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	61.31	Rv/V	=	1.41
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.91
β	=	7.95	H0	(mm) =	2940.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	5700.00	N	(KN) =	146.67
Rn	(kN) =	526.58	Rn/N	=	3.59
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----				
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是	
墙段加固信息:				
本墙段未加固				
加固计算信息				
原墙体厚度(mm)	=	370.00		
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00		
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00		
体系影响系数	=	1.00		
局部影响系数	=	1.00		
本墙段高宽比	=	1.50		
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440		
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.231		
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000		
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000		
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.231		
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000		
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000		
本墙体加固前抗剪承载力	=	50.878		
本墙体加固后抗剪承载力	=	61.308		

SW=20-8			砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	1014015.92	Y1	(mm) =	808276.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	808276.17
B*L	(mm) =	370 * 700	A	(mm2) =	259000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	47.05	LL	(KN) =	3.77

WW (KN) = 22.24 Ge (KN) = 48.93
WWADD (KN) = 0.00

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.126
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 13.82 σ o (MPa) = 0.189
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 44.91
Rv (KN) = 32.75 Rv/V = 2.37
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 32.75 Rv/V = 2.37
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.25 ϕ = 0.94
β = 8.00 H0 (mm) = 2940.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 700.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 5700.00 N (KN) = 66.82
配筋率 ρ (%) = 0.26
Rn (kN) = 883.39 Rn/N = 13.22
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
本墙段未加固
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 370.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00

本墙段高宽比 = 2.57
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2590
原墙段抗震能力指数 β 0 = 2.253
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 2.253
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
本墙体加固前抗剪承载力 = 27.272
本墙体加固后抗剪承载力 = 32.752

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 20-1
X1 (mm) = 992965.92 Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm) = 997165.92 Y2 (mm) = 808276.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.80
μ c = 1.00 S (mm) = 4200.00
Ho (mm) = 2340.00 h (mm) = 370.00
β = 6.32 [β] = 19.20
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 20-2
X1 (mm) = 997165.92 Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm) = 1005765.92 Y2 (mm) = 808276.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.75
μ c = 1.00 S (mm) = 8600.00
Ho (mm) = 3300.00 h (mm) = 370.00
β = 8.92 [β] = 17.97
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 20-3
X1 (mm) = 1005765.92 Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm) = 1008765.92 Y2 (mm) = 808276.17
μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.76
μ c = 1.00 S (mm) = 3000.00
Ho (mm) = 1800.00 h (mm) = 370.00
β = 4.86 [β] = 18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。

-----高厚比计算结果-----
墙段编号 20-4
X1 (mm) = 1008765.92 Y1 (mm) = 808276.17
X2 (mm) = 1014465.92 Y2 (mm) = 808276.17

μ 1 = 1.00 μ 2 = 0.75
μ c = 1.00 S (mm) = 5700.00
Ho (mm) = 2940.00 h (mm) = 370.00
β = 7.95 [β] = 17.94
β <= [β] 高厚比验算通过。

=====

BW=21	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 52			
AxisNo	= 未编号	Ang(角度)	= 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	= 990865.92	Y1 (mm)	= 807376.17
X2 (mm)	= 992065.92	Y2 (mm)	= 807376.17
B*L (mm)	= 370 * 1570	A (mm2)	= 580900
M	= 5.00	MU	= 0.00
DL (KN)	= 46.07	LL (KN)	= 0.69
WW (KN)	= 29.73	Ge (KN)	= 46.42
WWADD (KN)	= 0.00		
Ac (mm2)	= 0.00	fyAs (KN)	= 0.00

-----抗震计算结果-----
γ Re = 1.00 fve (MPa) = 0.11
η c = 1.00 ζ = 0.500
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 22.30 σ o (MPa) = 0.080
K (KN/m) = 66555.55 V_Ratio = 0.94%
产生最大剪力的地震力角度 0.00
Rv (KN) = 66.22 Rv/V = 2.97
Rv >= V 抗震验算通过。

SW=21-1	砌体墙
AxisNo	= 未编号
纵墙/横墙	纵墙
是否承重墙	是
X1 (mm)	= 990865.92
Y1 (mm)	= 807376.17
X2 (mm)	= 992065.92
Y2 (mm)	= 807376.17
B*L (mm)	= 370 * 1570
A (mm2)	= 580900
M	= 5.00
MU	= 7.50
DL (KN)	= 46.07
LL (KN)	= 0.69
WW (KN)	= 29.73
Ge (KN)	= 46.42
WWADD (KN)	= 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.114
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	22.30	σ o (MPa) =	0.080
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	71.19		
Rv (KN) =	66.22	Rv/V =	2.97

Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	66.22	Rv/V =	2.97
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.93
β =	8.00	H0 (mm) =	720.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	136900.00	As (mm2) =	904.80
fcAc (kN) =	1307.98	fyAs (KN) =	244.30
l (mm) =	1570.00	bc (mm) =	370.00
η =	0.95		
s (mm) =	1200.00	N (KN) =	60.93
配筋率 ρ (%) =	0.16		
Rn (kN) =	1894.19	Rn/N =	31.09
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	0.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.10	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.0000	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.000	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	

墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.000
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固后抗剪承载力	=	66.224

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	21-1		
X1 (mm) =	990865.92	Y1 (mm) =	807376.17
X2 (mm) =	992065.92	Y2 (mm) =	807376.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1200.00
Ho (mm) =	720.00	h (mm) =	370.00
β =	1.95	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====			
BW=22	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 55			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 45.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1018365.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	809776.17
B*L (mm) =	370 * 1414	A (mm2) =	523075
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	99.90	LL (KN) =	4.17
WW (KN) =	81.44	Ge (KN) =	101.99
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.13
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	25.68	σ o (MPa) =	0.195
K (KN/m) =	45026.16	V_Ratio =	1.08%
产生最大剪力的地震角角度 90.00			
Rv (KN) =	68.82	Rv/V =	2.68
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=22-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 45.00

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1018365.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	809776.17
B*L (mm) =	370 * 1414	A (mm2) =	523075
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	99.90	LL (KN) =	4.17
WW (KN) =	81.44	Ge (KN) =	101.99
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.132
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	25.68	σ o (MPa) =	0.195
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	56.28		
Rv (KN) =	68.82	Rv/V =	2.68
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	68.82	Rv/V =	2.68
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	1.00
β =	2.29	H0 (mm) =	848.23
fc (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
Ac (mm2) =	0.00	As (mm2) =	0.00
fcAc (kN) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
l (mm) =	0.00	bc (mm) =	0.00
η =	0.00		
s (mm) =	1413.72	N (KN) =	136.13
Rn (kN) =	679.12	Rn/N =	4.99
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	2.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.5231
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.202
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.202
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	58.826
本墙体加固后抗剪承载力	=	68.823

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	22-1		
X1 (mm) =	1018365.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	809776.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1515.82
Ho (mm) =	909.49	h (mm) =	370.00
β =	2.46	[β] =	24.00
		β <= [β]	高厚比验算通过。

	第 4 层局压计算结果

-----局压计算结果-----			
节点编号	26	垫梁类型	无梁垫
b (mm) =	300.00	h (mm) =	180.00
ao(ab)(mm) =	117.75	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	35323.70	Ao (mm2) =	221265.90
Nl (kN) =	23.51	No (kN) =	3.48
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.50	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	23.51	R (kN) =	48.15
		R >= N	局压验算通过。

-----局压计算结果-----

节点编号	37	垫梁类型	无梁垫
b (mm) =	240.00	h (mm) =	240.00
ao(ab)(mm) =	135.96	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	32630.64	Ao (mm2) =	276005.57
Nl (kN) =	27.15	No (kN) =	0.69
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.50	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	27.15	R (kN) =	44.48
		R >= N	局压验算通过。

-----局压计算结果-----			
节点编号	58	垫梁类型	无梁垫
b (mm) =	240.00	h (mm) =	240.00
ao(ab)(mm) =	135.96	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	32630.64	Ao (mm2) =	172800.00
Nl (kN) =	15.44	No (kN) =	1.06
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.73	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	15.44	R (kN) =	51.17
		R >= N	局压验算通过。

	公司名称:	
	第 5 层砌体墙结构鉴定结果	
	文件名: QTDetailJD5.out	
	工程名称 :	设计人 :
	工程代号 :	校核人 :
	日期:	

-----局压计算结果-----			
第 5 层砌体墙结构计算结果			

* 第 1 塔 共 1 塔 *			

层高(mm):	3300.00		
重力荷载代表值(kN):	3138.82		
墙体自重荷载标准值(kN):	2205.73		

墙体加固自重荷载标准值(kN):	29.22
楼面恒荷载标准值(kN):	1932.46
楼面活荷载标准值(kN):	177.77
水平地震作用标准值(kN):	677.95
地震剪力标准值(kN):	1106.61
当前塔当前层面积(m2):	212.46
X 向总刚度:	3327339.67
Y 向总刚度:	3808292.64
块体强度等级 MU:	7.50
砂浆强度等级 M:	5.00
砂浆类型:	混合砂浆
砌墙强度等级:	20.00
砌柱强度等级:	20.00
砌梁强度等级:	20.00
大片墙数:	11

本层加固后横向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后横向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层横向平均抗震能力指数:	2.051
本层横向加固后楼层增强系数:	1.000
由式(5.2.14) β ci= ψ 1* ψ 2* β i 计算得	
本层横向加固后楼层抗震能力指数:	2.051
本层加固后纵向体系影响系数 ψ 1:	1.00
本层加固后纵向局部影响系数 ψ 1:	1.00
由式(5.2.13) β i=Ai/(Abi* ξ 0i* λ)计算得	
本层纵向平均抗震能力指数:	1.886
本层纵向加固后楼层增强系数:	1.000
由式(5.2.14) β ci= ψ 1* ψ 2* β i 计算得	
本层纵向加固后楼层抗震能力指数:	1.886

=====

BW=1	砌体墙	小片墙数	9
包含的节点墙有: 39, 1, 2, 31, 32, 3, 4, 6			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 23500	A (mm2) =	3663000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	1008.14	LL (KN) =	52.81
WW (KN) =	392.77	Ge (KN) =	1034.54
WWADD (KN) =	0.00		

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.14
η c =	1.00	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	518.15	σ o (MPa) =	0.282
K (kN/m) =	880828.67	V_Ratio =	33.44%
产生最大剪力的地震力角度			0.00
Rv (kN) =	732.39	Rv/V =	1.41
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=1-1		砌体墙	
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	993865.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	994815.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1200	A (mm2) =	444000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	51.26	LL (kN) =	1.30
WW (kN) =	31.16	Ge (kN) =	51.91
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.120
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	62.23	σ o (MPa) =	0.117
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	128.57		
Rv (kN) =	76.18	Rv/V =	1.22
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN) =	76.18	Rv/V =	1.22
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.92

β =	8.00	H0 (mm) =	1980.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	122.15
l (mm) =	1200.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.84		
s (mm) =	3300.00	N (kN) =	68.58
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	0.00	加 As (mm2) =	201.08
α c =	0.75	α s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.15		
Rn (kN) =	1026.98	Rn/N =	14.97
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 0.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 0.91
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 1.50
原墙段 1/2 层高处的净截面积	= 0.0000
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.000
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.000
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 15.315

本墙体加固后抗剪承载力	= 76.185
-------------	----------

SW=1-2		砌体墙	
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	996415.92	Y1 (mm) =	822126.17
X2 (mm) =	997765.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	370 * 1350	A (mm2) =	499500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (kN) =	85.37	LL (kN) =	2.15
WW (kN) =	52.03	Ge (kN) =	86.45
WWADD (kN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (kN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.128
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (kN) =	84.34	σ o (MPa) =	0.173
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	174.24		
Rv (kN) =	117.26	Rv/V =	1.39
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (kN) =	117.26	Rv/V =	1.39
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	φ =	0.91
β =	8.92	H0 (mm) =	3300.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (kN) =	142.51
l (mm) =	1350.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.79		
s (mm) =	15057.28	N (kN) =	114.21
配筋率 ρ (%) =	0.14		
Rn (kN) =	1015.55	Rn/N =	8.89
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.33	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4995	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.309	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.309	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	109.135	
本墙体加固后抗剪承载力	=	117.265	

SW=1-3		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	999565.92	Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm)	=	1000565.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	370 * 1000	A (mm2) = 370000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	152.43	LL (KN) = 9.46
WW (KN)	=	48.52	Ge (KN) = 157.16
WWADD (KN)	=	0.00	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.161
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	47.83	σ_o (MPa) = 0.425
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	

体系影响系数=		1.00	局部影响系数=		1.00
K (KN/m)	=	98.82			
Rv (KN)	=	66.20	Rv/V	=	1.38
Rv >= V 抗震验算通过。					
-----抗震鉴定结果-----					
Rv (KN)	=	66.20	Rv/V	=	1.38
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f (MPa)	=	1.30	ϕ	=	0.89
β	=	8.92	H0 (mm)	=	3300.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2)	=	0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN)	=	0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm)	=	0.00
η	=	0.00			
s (mm)	=	17300.00	N (KN)	=	212.34
Rn (kN)	=	429.17	Rn/N	=	2.02
Rn >= N 受压验算通过。					
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙		是	
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	1.80			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700			
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.710			
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.710			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	56.429			
本墙体加固后抗剪承载力	=	66.198			

-------	--	--	--	--	--

SW=1-4		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	1002365.92	Y1 (mm) = 822126.17
X2 (mm)	=	1003365.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	370 * 1000	A (mm2) = 370000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	149.86	LL (KN) = 9.27
WW (KN)	=	47.78	Ge (KN) = 154.49
WWADD (KN)	=	0.00	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.160
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	47.83	σ_o (MPa) = 0.418
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	98.82	
Rv (KN)	=	65.85	Rv/V = 1.38
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	65.85	Rv/V = 1.38
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	ϕ = 0.89
β	=	8.92	H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2)	=	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc (kN)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l (mm)	=	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s (mm)	=	17300.00	N (KN) = 208.72
Rn (kN)	=	429.17	Rn/N = 2.06
Rn >= N 受压验算通过。			
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			

本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.80	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.710	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.710	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	56.135	
本墙体加固后抗剪承载力	=	65.852	

SW=1-5				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	1005165.92	Y1 (mm)	=	822126.17		
X2 (mm)	=	1006365.92	Y2 (mm)	=	822126.17		
B*L (mm)	=	370 * 1200	A (mm2)	=	444000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (KN)	=	159.40	LL (KN)	=	9.53		
WW (KN)	=	49.96	Ge (KN)	=	164.16		
WWADD (KN)	=	0.00					
-----抗震计算结果-----							
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN)	=	142.51		
γ Re	=	0.90	fve (MPa)	=	0.154		
η c	=	1.10	ζ	=	0.50		
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00		
V (KN)	=	68.22	σ o (MPa)	=	0.370		
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00		
震损系数	=	1.00					
体系影响系数=	1.00		局部影响系数=	1.00			
K (KN/m)	=	140.95					
Rv (KN)	=	120.87	Rv/V	=	1.77		
Rv >= V 抗震验算通过。							

-----抗震鉴定结果-----							
Rv (KN)	=	120.87	Rv/V	=	1.77		
抗震鉴定结果:通过							
-----受压计算结果-----							
f (MPa)	=	1.30	φ	=	0.91		
β	=	8.92	H0 (mm)	=	3300.00		
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00		
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	678.60		
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN)	=	142.51		
l (mm)	=	1200.00	bc (mm)	=	240.00		
η	=	0.84					
s (mm)	=	17300.00	N (KN)	=	221.51		
配筋率 ρ (%)	=	0.15					
Rn (kN)	=	987.14	Rn/N	=	4.46		
Rn >= N 受压验算通过。							

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.50	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4440	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.439	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.439	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	112.434	
本墙体加固后抗剪承载力	=	120.865	

SW=1-6				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		

X1 (mm)	=	1008165.92	Y1 (mm)	=	822126.17
X2 (mm)	=	1009315.92	Y2 (mm)	=	822126.17
B*L (mm)	=	370 * 1150	A (mm2)	=	425500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	155.35	LL (KN)	=	9.49
WW (KN)	=	50.81	Ge (KN)	=	160.10
WWADD (KN)	=	0.00			

-----抗震计算结果-----					
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00		
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.155		
η c =	1.00	ζ =	0.50		
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00		
V (KN) =	62.98	σ o (MPa) =	0.376		
γ zj =	1.00	η p =	1.00		
震损系数 =	1.00				
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K (KN/m) =	130.12				
Rv (KN) =	73.41	Rv/V =	1.17		
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	73.41	Rv/V	=	1.17
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.89
β	=	8.92	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	17300.00	N	(KN) =	216.19
Rn	(kN) =	493.55	Rn/N	=	2.28
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	

墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.57
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4255
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.494
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.494
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	62.588
本墙体加固后抗剪承载力	=	73.409

SW=1-7				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1011115.92	Y1	(mm) =	822126.17		
X2	(mm) =	1012115.92	Y2	(mm) =	822126.17		
B*L	(mm) =	370 * 1000	A	(mm2) =	370000		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL	(KN) =	150.29	LL	(KN) =	9.30		
WW	(KN) =	47.92	Ge	(KN) =	154.94		
WWADD (KN) =		0.00					

-----抗震计算结果-----			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa) = 0.160
η_c	=	1.00	ζ = 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
V	(KN) =	47.83	σ_o (MPa) = 0.419
γ_{zj}	=	1.00	η_p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K	(KN/m) =	98.82	
Rv	(KN) =	65.91	Rv/V = 1.38
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv	(KN) =	65.91	Rv/V = 1.38
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	ϕ = 0.89
β	=	8.92	H0 (mm) = 3300.00
fc	(MPa) =	0.00	fy (MPa) = 0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As (mm2) = 0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs (KN) = 0.00
l	(mm) =	0.00	bc (mm) = 0.00
η	=	0.00	
s	(mm) =	17300.00	N (KN) = 209.33
Rn	(kN) =	429.17	Rn/N = 2.05
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.80	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3700	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.710	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.710	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	56.184	
本墙体加固后抗剪承载力	=	65.910	

SW=1-8				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1	(mm) =	1013915.92	Y1	(mm) =	822126.17		
X2	(mm) =	1015065.92	Y2	(mm) =	822126.17		
B*L	(mm) =	370 * 1150	A	(mm2) =	425500		
M	=	5.00	MU	=	7.50		

DL	(KN) =	71.02	LL	(KN) =	1.61
WW	(KN) =	43.84	Ge	(KN) =	71.83
WWADD (KN) =		0.00			
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	142.51
γ_{Re}	=	0.90	fve	(MPa) =	0.128
η_c	=	1.10	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	210.00
V	(KN) =	62.98	σ_o	(MPa) =	0.169
γ_{zj}	=	1.00	η_p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	130.12			
Rv	(KN) =	105.37	Rv/V	=	1.67
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	105.37	Rv/V	=	1.67
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----			
f	(MPa) =	1.30	ϕ = 0.91
β	=	8.92	H0 (mm) = 3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac	(mm2) =	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc	(kN) =	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l	(mm) =	1150.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.86	
s	(mm) =	15484.77	N (KN) = 94.75
配筋率 ρ (%) =		0.16	
Rn	(kN) =	980.94	Rn/N = 10.35
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	

局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	1.57
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4255
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.494
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.494
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	99.336
本墙体加固后抗剪承载力	=	105.370

SW=1-9				砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00		
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是		
X1 (mm)	=	1016265.92	Y1 (mm)	=	822126.17		
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	=	822126.17		
B*L (mm)	=	370 * 850	A (mm2)	=	314500		
M	=	5.00	MU	=	7.50		
DL (KN)	=	33.16	LL (KN)	=	0.70		
WW (KN)	=	20.75	Ge (KN)	=	33.51		
WWADD (KN)	=	0.00					

-----抗震计算结果-----

Ac (mm²) =	0.00	fyAs (kN) =	0.00
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.118
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (kN) =	33.90	σ o (MPa) =	0.107
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (kN/m) =	70.03		
Rv (kN) =	41.34	Rv/V =	1.22
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	41.34	Rv/V	=	1.22
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa)=	1.30	ϕ	=	0.92

β	=	8.00	H0 (mm)	=	1440.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	270.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	452.40
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (kN)	=	122.15
l (mm)	=	850.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	1.00			
s (mm)	=	2400.00	N (kN)	=	44.15
配筋率 ρ (%)	=	0.14			
Rn (kN)	=	929.94	Rn/N	=	21.06
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.12	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.3145	
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.051	
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.051	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	35.325	
本墙体加固后抗剪承载力	=	41.340	

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		1-1			
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.81
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	3300.00
Ho	(mm) =	1980.00	h	(mm) =	395.15
β	=	5.01	[β]	=	19.35
$\beta \leq$ [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----			
-------------------	--	--	--

墙段编号		1-2	
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) = 822126.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2 (mm) = 822126.17
μ_1	=	1.00	μ_2 = 0.75
μ_c	=	1.00	S (mm) = 17300.00
Ho	(mm) =	3300.00	h (mm) = 370.00
β	=	8.92	[β] = 18.01
$\beta \leq$ [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		1-3			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	822126.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ_1	=	1.00	μ_2	=	0.80
μ_c	=	1.00	S	(mm) =	2400.00
Ho	(mm) =	1440.00	h	(mm) =	370.00
β	=	3.89	[β]	=	19.20
$\beta \leq$ [β] 高厚比验算通过。					

=====						
BW=2		砌体墙		小片墙数		3
包含的节点墙有: 30, 27, 24, 36, 21, 11, 5						
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00	
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙		是	
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	806776.17	
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	822126.17	
B*L	(mm) =	290 * 15600	A	(mm2) =	3647999	
M	=	5.00	MU	=	7.50	
DL	(KN) =	433.60	LL	(KN) =	16.80	
WW	(KN) =	237.61	Ge	(KN) =	442.00	
WWADD	(KN) =	0.00				
Ac	(mm2) =	288000.00	fyAs	(KN) =	712529.97	

-----抗震计算结果-----					
γ_{Re}	=	0.90	fve (MPa)	=	0.12
η_c	=	1.10	ζ	=	0.400
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa)	=	210.00
V (KN)	=	408.89	σ_o (MPa)	=	0.121
K (KN/m)	=	1026577.36	V_Ratio	=	26.39%
产生最大剪力的地震力角度					90.00
Rv (KN)	=	704.82	Rv/V	=	1.72
Rv >= V 抗震验算通过。					

-------	--	--	--

SW=2-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1014465.92	Y1 (mm) = 806776.17
X2 (mm)	=	1014465.92	Y2 (mm) = 813076.17
B*L (mm)	=	339 * 6300	A (mm2) = 2135999
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	210.59	LL (KN) = 3.76
WW (KN)	=	134.85	Ge (KN) = 212.47
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	172800.00	fyAs (KN) = 427.52
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.117
η c	=	1.10	ζ = 0.40
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	218.96	σ o (MPa) = 0.099
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K (KN/m)	=	647.27	
Rv (KN)	=	403.74	Rv/V = 1.84
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	403.74	Rv/V = 1.84
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 1660.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	230400.00	As (mm2) = 2488.20
fcAc (kN)	=	2201.31	fyAs (KN) = 549.67
l (mm)	=	2100.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.65	
s (mm)	=	2766.67	N (KN) = 279.41
配筋率 ρ (%)	=	0.12	
Rn (kN)	=	3917.56	Rn/N = 14.02
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是

墙段加固信息:	
本墙段未加固	
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 339.05
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.52
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 2.1360
原墙段抗震能力指数 β 0	= 2.082
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 2.082
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
本墙体加固前抗剪承载力	= 370.061
本墙体加固后抗剪承载力	= 403.740

SW=2-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1014465.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	1014465.92	Y2 (mm) = 816076.17
B*L (mm)	=	240 * 1200	A (mm2) = 288000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	52.48	LL (KN) = 3.29
WW (KN)	=	21.67	Ge (KN) = 54.12
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	43200.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.129
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	17.40	σ o (MPa) = 0.188
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	局部影响系数= 1.00
K (KN/m)	=	51.43	
Rv (KN)	=	76.41	Rv/V = 4.39

Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	76.41	Rv/V = 4.39
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.28	φ = 0.93
β	=	8.30	H0 (mm) = 1990.91
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l (mm)	=	1200.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.84	
s (mm)	=	3327.27	N (KN) = 73.15
配筋率 ρ (%)	=	0.24	
Rn (kN)	=	815.91	Rn/N = 11.15
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.00	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2880	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	3.625	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	3.625	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	72.895	
本墙体加固后抗剪承载力	=	76.413	

SW=2-3		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	817276.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	240 * 5100	A (mm2) =	1224000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	170.53	LL (KN) =	9.76
WW (KN) =	81.09	Ge (KN) =	175.41
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	57600.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.124
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	172.53	σ o (MPa) =	0.143
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	510.00		
Rv (KN) =	224.67	Rv/V =	1.30
		Rv >= V 抗震验算通过。	

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	224.67	Rv/V =	1.30
	抗震鉴定结果:通过		

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.30	Φ =	0.91
β =	8.79	H0 (mm) =	2110.07
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	115200.00	As (mm2) =	1357.20
fcAc (kN) =	1100.65	fyAs (KN) =	285.01
l (mm) =	5100.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.48		
s (mm) =	3625.17	N (KN) =	236.32
配筋率 ρ (%) =	0.11		
Rn (kN) =	1914.70	Rn/N =	8.10
		Rn >= N 受压验算通过。	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			

加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 0.47
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 1.2240
原墙段抗震能力指数 β 0	= 1.554
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 1.554
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
本墙体加固前抗剪承载力	= 201.173
本墙体加固后抗剪承载力	= 224.671

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	2-1		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	806776.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2100.00
Ho (mm) =	1260.00	h (mm) =	339.05
β =	3.72	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	2-2		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	811876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	3000.00
Ho (mm) =	1800.00	h (mm) =	339.05
β =	5.31	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	2-3		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	1200.00
Ho (mm) =	720.00	h (mm) =	339.05

β	=	2.12	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					
-----高厚比计算结果-----					
墙段编号		2-4			
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	1014465.92	Y2	(mm) =	818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	0.87
μ c	=	1.00	S	(mm) =	3600.00
Ho	(mm) =	2100.00	h	(mm) =	240.00
β	=	8.75	[β]	=	20.80
β <= [β] 高厚比验算通过。					

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	2-5		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	818476.17
X2 (mm) =	1014465.92	Y2 (mm) =	822126.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	3650.00
Ho (mm) =	2120.00	h (mm) =	240.00
β =	8.83	[β] =	24.00
		β <= [β] 高厚比验算通过。	

=====			
BW=3	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 26, 37, 22, 10, 7			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L (mm) =	318 * 13750	A (mm2) =	3987000
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	444.45	LL (KN) =	14.52
WW (KN) =	271.88	Ge (KN) =	451.71
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.12
η c =	1.00	ζ =	0.400
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	412.31	σ o (MPa) =	0.113
K (KN/m) =	1021830.75	V_Ratio =	26.61%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	561.84	Rv/V =	1.36

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=3-1		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1016865.92	Y1 (mm) = 808876.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm) = 813496.17
B*L (mm)	=	240 * 4870	A (mm2) = 1168800
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	152.50	LL (KN) = 7.94
WW (KN)	=	74.66	Ge (KN) = 156.47
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.123
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	120.87	σ o (MPa) = 0.134
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	467.52	
Rv (KN)	=	192.92	Rv/V = 1.60
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	192.92	Rv/V = 1.60
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.92
β	=	8.00	H0 (mm) = 1800.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 142.51
l (mm)	=	4870.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.49	
s (mm)	=	3000.00	N (KN) = 210.17
配筋率 ρ (%)	=	0.06	
Rn (kN)	=	1632.38	Rn/N = 7.77
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.51	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.1688	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.131	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.131	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	173.126	
本墙体加固后抗剪承载力	=	192.922	

SW=3-2		砌体墙	
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)	=	1016865.92	Y1 (mm) = 814696.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm) = 822126.17
B*L (mm)	=	367 * 7680	A (mm2) = 2818200
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	291.95	LL (KN) = 6.57
WW (KN)	=	197.22	Ge (KN) = 295.24
WWADD (KN)	=	0.00	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 142.51
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.118
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 210.00
V (KN)	=	291.44	σ o (MPa) = 0.105
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	

体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	1127.28	
Rv (KN)	=	368.92	Rv/V = 1.27
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	368.92	Rv/V = 1.27
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.91
β	=	8.00	H0 (mm) = 2036.88
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2)	=	115200.00	As (mm2) = 1131.00
fcAc (kN)	=	1100.65	fyAs (KN) = 264.65
l (mm)	=	7680.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.43	
s (mm)	=	3442.20	N (KN) = 389.40
配筋率 ρ (%)	=	0.04	
Rn (kN)	=	3745.36	Rn/N = 9.62
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	366.95	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.33	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8182	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.131	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.131	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	323.633	
本墙体加固后抗剪承载力	=	368.921	

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		3-1	
X1	(mm) =	1016865.92	Y1 (mm) = 808876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2 (mm) = 811876.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm) = 3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h (mm) = 240.00
β	=	7.50	[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		3-2	
X1	(mm) =	1016865.92	Y1 (mm) = 811876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2 (mm) = 814876.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 0.84
μ c	=	1.00	S (mm) = 3000.00
Ho	(mm) =	1800.00	h (mm) = 252.70
β	=	7.12	[β] = 20.16
β <= [β] 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		3-3	
X1	(mm) =	1016865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2 (mm) = 818476.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm) = 3600.00
Ho	(mm) =	2100.00	h (mm) = 366.95
β	=	5.72	[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		3-4	
X1	(mm) =	1016865.92	Y1 (mm) = 818476.17
X2	(mm) =	1016865.92	Y2 (mm) = 822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2 = 1.00
μ c	=	1.00	S (mm) = 3650.00
Ho	(mm) =	2120.00	h (mm) = 366.95
β	=	5.78	[β] = 24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====

BW=4		砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 8, 34				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	814876.17

X2	(mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 7750	A (mm2) =	2867500
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	330.33	LL (KN) =	15.95
WW	(KN) =	188.30	Ge (KN) =	338.31
WWADD (KN) =	0.00			
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----

γ Re	=	0.90	fve (MPa) =	0.12
η c	=	1.00	ζ	= 0.500
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) = 0.00
V	(KN) =	304.47	σ o (MPa) =	0.118
K	(KN/m) =	744110.00	V_Ratio	= 19.65%
产生最大剪力的地震力角度				90.00
Rv	(KN) =	382.66	Rv/V	= 1.26
Rv >= V 抗震验算通过。				

SW=4-1		砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	= 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙	是
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) =	814876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2 (mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	370 * 7750	A (mm2) =	2867500
M	=	5.00	MU	= 7.50
DL	(KN) =	330.33	LL (KN) =	15.95
WW	(KN) =	188.30	Ge (KN) =	338.31
WWADD (KN) =	0.00			

-----抗震计算结果-----

Ac	(mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa) =	0.120
η c	=	1.00	ζ	= 0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) = 0.00
V	(KN) =	304.47	σ o (MPa) =	0.118
γ zj	=	1.00	η p	= 1.00
震损系数	=	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00	
K	(KN/m) =	868.94		
Rv	(KN) =	382.66	Rv/V	= 1.26
Rv >= V 抗震验算通过。				

-----抗震鉴定结果-----

Rv	(KN) =	382.66	Rv/V	=	1.26
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----

f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.90
β	=	8.92	H0 (mm) =	3300.00	
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	210.00
Ac	(mm2) =	115200.00	As	(mm2) =	1131.00
fcAc	(kN) =	1100.65	fyAs	(KN) =	264.65
l	(mm) =	7750.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.43			
s	(mm) =	7250.00	N	(KN) =	453.36
配筋率 ρ (%) = 0.04					
Rn	(kN) =	3729.54	Rn/N	=	8.23
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.43	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8675	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.111	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.111	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	322.846	
本墙体加固后抗剪承载力	=	382.655	

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号		4-1	
X1	(mm) =	997165.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2	(mm) =	997165.92	Y2 (mm) = 822126.17

μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S (mm)	=	7250.00
Ho (mm)	=	3300.00	h (mm)	=	370.00
β	=	8.92	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					

=====									
BW=5		砌体墙		小片墙数		2			
包含的节点墙有: 9									
AxisNo		=		未编号		Ang(角度) =		0.00	
纵墙/横墙				纵墙		是否承重墙		是	
X1 (mm) =		1014465.92		Y1 (mm) =		818476.17			
X2 (mm) =		1016865.92		Y2 (mm) =		818476.17			
B*L (mm) =		240 * 2770		A (mm2) =		376800			
M =		5.00		MU =		7.50			
DL (KN) =		51.23		LL (KN) =		2.76			
WW (KN) =		25.65		Ge (KN) =		61.81			
WWADD (KN) =		9.20							
Ac (mm2) =		0.00		fyAs (KN) =		0.00			

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	1.00	fve (MPa)	=	0.13
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa)	=	0.00
V (KN)	=	45.80	σ o (MPa)	=	0.164
K (KN/m)	=	116214.99	V_Ratio	=	2.96%
产生最大剪力的地震力角度 0.00					
Rv (KN)	=	62.72	Rv/V	=	1.37
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=5-1						砌体墙			
AxisNo		=	未编号		Ang(角度)		=	0.00	
纵墙/横墙			纵墙		是否承重墙			是	
X1		(mm) =	1014465.92		Y1		(mm) =	818476.17	
X2		(mm) =	1015065.92		Y2		(mm) =	818476.17	
B*L		(mm) =	240 * 720		A		(mm2) =	172800	
M		=	5.00		MU		=	7.50	
DL		(KN) =	25.29		LL		(KN) =	1.34	
WW		(KN) =	12.49		Ge		(KN) =	30.37	
WWADD		(KN) =	4.41						
-----抗震计算结果-----									

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.116
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	18.19	σ o (MPa) =	0.176
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	15.31		
Rv (KN) =	29.17	Rv/V =	1.60
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----					
Rv (KN)	=	29.17	Rv/V	=	1.60
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f (MPa)	=	1.13	φ	=	0.95
β	=	8.00	H0 (mm)	=	1440.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa)	=	210.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2)	=	678.60
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN)	=	142.51
l (mm)	=	720.00	bc (mm)	=	240.00
η	=	1.00			
s (mm)	=	2400.00	N (KN)	=	40.62
加 fc (MPa)	=	3.80	加 fy (MPa)	=	270.00
加 Ac (mm2)	=	32400.00	加 As (mm2)	=	100.54
α c	=	0.75	α s	=	0.80
配筋率 ρ (%)	=	0.38			
Rn (kN)	=	888.66	Rn/N	=	21.88
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
墙段加固信息:					
加固方式:	钢筋网砂浆面层				
加固面数:	单面				
面层材料强度等级:	M10				
面层厚度:	45mm				
竖向钢筋类别:	HPB300				
竖向钢筋直径:	8mm				
竖向钢筋间距:	300mm				
水平钢筋类别:	HPB300				

水平钢筋直径:	6mm
水平钢筋间距:	300mm
加固计算信息	
原墙体厚度(mm)	= 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0	= 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k	= 1.00
体系影响系数	= 1.00
局部影响系数	= 1.00
本墙段高宽比	= 3.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	= 0.1728
原墙段抗震能力指数 β 0	= 2.318
墙加固基准增强系数 η 0	= 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p	= 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s	= 2.318
墙段外加柱加固的增强系数	= 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	= 1.000
墙加固提高承载力	= 8.273
本墙体加固前抗剪承载力	= 16.516
本墙体加固后抗剪承载力	= 29.173

SW=5-2	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙		是
X1 (mm)	=	1016265.92	Y1 (mm)	=	818476.17
X2 (mm)	=	1016865.92	Y2 (mm)	=	818476.17
B*L (mm)	=	240 * 850	A (mm2)	=	204000
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL (KN)	=	25.94	LL (KN)	=	1.42
WW (KN)	=	13.16	Ge (KN)	=	31.44
WWADD (KN)	=	4.79			

-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	0.00	fyAs	(KN) =	0.00
γ Re	=	1.00	fve	(MPa) =	0.116
η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
V	(KN) =	27.61	σ o	(MPa) =	0.154
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	23.24			

Rv (KN) = 33.55 Rv/V = 1.21
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) = 33.55 Rv/V = 1.21
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.17 ϕ = 0.91
 β = 8.00 H0 (mm) = 1440.00
fc (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
Ac (mm2) = 0.00 As (mm2) = 0.00
fcAc (kN) = 0.00 fyAs (kN) = 0.00
l (mm) = 0.00 bc (mm) = 0.00
 η = 0.00
s (mm) = 2400.00 N (kN) = 42.07
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 38250.00 加 As (mm2) = 100.54
 α_c = 0.75 α_s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.04
Rn (kN) = 338.38 Rn/N = 8.04
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0} = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.82

原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2040
原墙段抗震能力指数 β_0 = 1.803
墙加固基准增强系数 η_0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s = 1.803
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 8.940
本墙体加固前抗剪承载力 = 19.554
本墙体加固后抗剪承载力 = 33.545

-----高厚比计算结果-----

墙段编号 5-1
X1 (mm) = 1014465.92 Y1 (mm) = 818476.17
X2 (mm) = 1016865.92 Y2 (mm) = 818476.17
 μ_1 = 1.00 μ_2 = 0.80
 μ_c = 1.00 S (mm) = 2400.00
H0 (mm) = 1440.00 h (mm) = 285.00
 β = 5.05 $[\beta]$ = 19.20
 $\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。

=====

BW=6 砌体墙 小片墙数 5
包含的节点墙有: 42, 12, 13, 14, 15, 16, 17, 18, 19, 20
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 993865.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 1020265.92 Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm) = 345 * 26520 A (mm2) = 7389800
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 1200.85 LL (kN) = 56.37
WW (kN) = 538.93 Ge (kN) = 1229.03
WWADD (kN) = 0.00
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} = 0.90 fve (MPa) = 0.13
 η_c = 1.00 ζ = 0.400
ft (MPa) = 1.10 fy (MPa) = 270.00
V (kN) = 803.42 σ_o (MPa) = 0.166
K (kN/m) = 1851091.53 V_Ratio = 51.86%
产生最大剪力的地震力角度 0.00
Rv (kN) = 1214.12 Rv/V = 1.51

Rv >= V 抗震验算通过。

SW=6-1 砌体墙
AxisNo = 未编号 Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
X1 (mm) = 993865.92 Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm) = 994765.92 Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm) = 240 * 1020 A (mm2) = 244800
M = 5.00 MU = 7.50
DL (kN) = 36.32 LL (kN) = 1.23
WW (kN) = 17.50 Ge (kN) = 36.94
WWADD (kN) = 0.00

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) = 0.00 fyAs (kN) = 0.00
 γ_{Re} = 0.90 fve (MPa) = 0.119
 η_c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (kN) = 10.12 σ_o (MPa) = 0.151
 γ_{zj} = 1.00 η_p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (kN/m) = 35.85
Rv (kN) = 32.49 Rv/V = 3.21
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----

Rv (kN) = 32.49 Rv/V = 3.21
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----

f (MPa) = 1.23 ϕ = 0.93
 β = 8.25 H0 (mm) = 1980.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (kN) = 142.51
l (mm) = 1020.00 bc (mm) = 240.00
 η = 0.95
s (mm) = 3300.00 N (kN) = 49.06
配筋率 ρ (%) = 0.28
Rn (kN) = 826.44 Rn/N = 16.85
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	240.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	2.35	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.2760	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	4.742	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	4.742	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	30.753	
本墙体加固后抗剪承载力	=	32.495	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
SW=6-2	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	996265.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	997665.92	Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm)	=	286 * 1400	A (mm2) = 401000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	65.72	LL (KN) = 1.91
WW (KN)	=	35.83	Ge (KN) = 66.67
WWADD (KN)	=	0.00	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	57600.00	fyAs (KN) = 122.15
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.127
η c	=	1.10	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 270.00
V (KN)	=	23.83	σ o (MPa) = 0.166
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	

体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	84.40	
Rv (KN)	=	99.58	Rv/V = 4.18
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	99.58	Rv/V = 4.18
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.85
β	=	11.52	H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 452.40
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 122.15
l (mm)	=	1400.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.77	
s (mm)	=	15057.28	N (KN) = 88.30
配筋率 ρ (%)	=	0.11	
Rn (kN)	=	818.48	Rn/N = 9.27
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	286.43	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	1.71	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.4010	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	3.829	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	3.829	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	89.316	
本墙体加固后抗剪承载力	=	99.577	

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
SW=6-3	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm)	=	998865.92	Y1 (mm) = 814876.17
X2 (mm)	=	1012765.92	Y2 (mm) = 814876.17
B*L (mm)	=	370 * 13900	A (mm2) = 5143000
M	=	5.00	MU = 7.50
DL (KN)	=	896.58	LL (KN) = 47.54
WW (KN)	=	367.21	Ge (KN) = 920.34
WWADD (KN)	=	0.00	
-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	0.90	fve (MPa) = 0.129
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	1.10	fy (MPa) = 270.00
V (KN)	=	604.91	σ o (MPa) = 0.179
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m)	=	2142.92	
Rv (KN)	=	738.70	Rv/V = 1.22
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN)	=	738.70	Rv/V = 1.22
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa)	=	1.30	φ = 0.89
β	=	8.92	H0 (mm) = 3300.00
fc (MPa)	=	9.55	fy (MPa) = 270.00
Ac (mm2)	=	57600.00	As (mm2) = 452.40
fcAc (kN)	=	550.33	fyAs (KN) = 122.15
l (mm)	=	13900.00	bc (mm) = 240.00
η	=	0.37	
s (mm)	=	17300.00	N (KN) = 1236.86
配筋率 ρ (%)	=	0.01	
Rn (kN)	=	6114.59	Rn/N = 4.94
Rn >= N 受压验算通过。			
-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			

本墙段未加固		
加固计算信息		
原墙体厚度(mm)	=	318.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.60
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.2720
原墙段抗震能力指数 β_0	=	1.934
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	1.934
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	222.785
本墙体加固后抗剪承载力	=	252.039

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	6-1		
X1 (mm)=	993865.92	Y1 (mm)=	814876.17
X2 (mm)=	997165.92	Y2 (mm)=	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.82
μ_c	= 1.00	S (mm)=	3300.00
Ho (mm)=	1980.00	h (mm)=	263.21
β	= 7.52	$[\beta]$	= 19.64
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	6-2		
X1 (mm)=	997165.92	Y1 (mm)=	814876.17
X2 (mm)=	1014465.92	Y2 (mm)=	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.94
μ_c	= 1.00	S (mm)=	17300.00
Ho (mm)=	3300.00	h (mm)=	370.00
β	= 8.92	$[\beta]$	= 22.67
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	6-3		
X1 (mm)=	1014465.92	Y1 (mm)=	814876.17
X2 (mm)=	1016865.92	Y2 (mm)=	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 0.80
μ_c	= 1.00	S (mm)=	2400.00

Ho (mm)=	1440.00	h (mm)=	308.55
β	= 4.67	$[\beta]$	= 19.20
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	6-4		
X1 (mm)=	1016865.92	Y1 (mm)=	814876.17
X2 (mm)=	1019265.92	Y2 (mm)=	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 1.00
μ_c	= 1.00	S (mm)=	2400.00
Ho (mm)=	1440.00	h (mm)=	318.00
β	= 4.53	$[\beta]$	= 24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	6-5		
X1 (mm)=	1019265.92	Y1 (mm)=	814876.17
X2 (mm)=	1020265.92	Y2 (mm)=	814876.17
μ_1	= 1.00	μ_2	= 1.00
μ_c	= 1.00	S (mm)=	1000.00
Ho (mm)=	600.00	h (mm)=	318.00
β	= 1.89	$[\beta]$	= 24.00
$\beta \leq [\beta]$ 高厚比验算通过。			

=====

BW=7	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 23			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)=	1019265.92	Y1 (mm)=	809776.17
X2 (mm)=	1019265.92	Y2 (mm)=	814876.17
B*L (mm)=	370 * 5350	A (mm2)=	1535500
M	= 5.00	MU	= 0.00
DL (KN)=	178.73	LL (KN)=	4.23
WW (KN)=	119.12	Ge (KN)=	180.85
WWADD (KN)=	0.00		
Ac (mm2)=	0.00	fyAs (KN)=	0.00

-----抗震计算结果-----

γ_{Re}	= 1.00	fve (MPa)=	0.12
η_c	= 1.00	ζ	= 0.500
ft (MPa)=	0.00	fy (MPa)=	0.00
V (KN)=	157.63	σ_o (MPa)=	0.118
K (KN/m)=	372607.59	V_Ratio	= 10.17%
产生最大剪力的地震力角度			90.00

Rv (KN)=	181.91	Rv/V	= 1.15
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=7-1	砌体墙		
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 90.00
纵墙/横墙		横墙	是否承重墙 是
X1 (mm)=	1019265.92	Y1 (mm)=	809776.17
X2 (mm)=	1019265.92	Y2 (mm)=	813496.17
B*L (mm)=	370 * 3720	A (mm2)=	1376400
M	= 5.00	MU	= 7.50
DL (KN)=	147.18	LL (KN)=	3.49
WW (KN)=	98.39	Ge (KN)=	148.93
WWADD (KN)=	0.00		

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2)=	0.00	fyAs (KN)=	0.00
γ_{Re}	= 1.00	fve (MPa)=	0.119
η_c	= 1.00	ζ	= 0.50
ft (MPa)=	0.00	fy (MPa)=	0.00
V (KN)=	154.11	σ_o (MPa)=	0.108
γ_{zj}	= 1.00	η_p	= 1.00
震损系数	= 1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00

K (KN/m)=	917.60		
Rv (KN)=	163.19	Rv/V	= 1.06
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN)=	163.19	Rv/V	= 1.06
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa)=	1.30	ϕ	= 0.93
β	= 7.30	H0 (mm)=	2700.00
fc (MPa)=	0.00	fy (MPa)=	0.00
Ac (mm2)=	0.00	As (mm2)=	0.00
fcAc (kN)=	0.00	fyAs (KN)=	0.00
l (mm)=	0.00	bc (mm)=	0.00
η	= 0.00		
s (mm)=	5100.00	N (KN)=	196.57
Rn (kN)=	1654.83	Rn/N	= 8.42
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	0.40	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.3764	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	1.964	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	1.964	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	139.466	
本墙体加固后抗剪承载力	=	163.192	

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2)	=	0.00	fyAs (KN) = 0.00
γ Re	=	1.00	fve (MPa) = 0.118
η c	=	1.00	ζ = 0.50
ft (MPa)	=	0.00	fy (MPa) = 0.00
V (KN)	=	3.52	σ o (MPa) = 0.201
γ zj	=	1.00	η p = 1.00
震损系数	=	1.00	

体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	20.98		
Rv (KN) =	18.72	Rv/V =	5.31
Rv >= V 抗震验算通过。			
-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	18.72	Rv/V =	5.31
抗震鉴定结果:通过			
-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.12	φ =	0.94
β =	8.00	H0 (mm) =	2700.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	270.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	452.40
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	122.15
l (mm) =	430.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	5100.00	N (KN) =	42.12
配筋率 ρ (%) =	0.28		
Rn (kN) =	737.32	Rn/N =	17.50
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			
加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	3.49	
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1591	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	9.932	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	9.932	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	15.992	
本墙体加固后抗剪承载力	=	18.720	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	7-1		
X1 (mm) =	1019265.92	Y1 (mm) =	809776.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	814876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.91
μ c =	1.00	S (mm) =	5100.00
Ho (mm) =	2700.00	h (mm) =	370.00
β =	7.30	[β] =	21.74
β <= [β] 高厚比验算通过。			
=====			
BW=8	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 25			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 2770	A (mm2) =	376800
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	46.26	LL (KN) =	2.52
WW (KN) =	22.43	Ge (KN) =	56.72
WWADD (KN) =	9.20		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	0.90	fve (MPa) =	0.13
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	47.27	σ o (MPa) =	0.151
K (KN/m) =	129065.65	V_Ratio =	3.05%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	66.74	Rv/V =	1.41
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=8-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	0.00
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1015065.92	Y2 (mm) =	811876.17
B*L (mm) =	240 * 850	A (mm2) =	204000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	22.53	LL (KN) =	1.23

WW (KN) = 10.91 Ge (KN) = 27.94
WWADD (KN) = 4.79

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.113
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 28.50 σ o (MPa) = 0.137
γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 23.24
Rv (KN) = 35.59 Rv/V = 1.25
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 35.59 Rv/V = 1.25
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.17 φ = 0.94
β = 8.00 H0 (mm) = 1440.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 850.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 2400.00 N (KN) = 37.36
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 38250.00 加 As (mm2) = 100.54
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.32
Rn (kN) = 937.82 Rn/N = 25.10
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm

竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00
加固后的墙刚度增加系数 η k = 1.00
体系影响系数 = 1.00
局部影响系数 = 1.00
本墙段高宽比 = 2.82
原墙段 1/2 层高处的净截面面积 = 0.2040
原墙段抗震能力指数 β 0 = 1.741
墙加固基准增强系数 η 0 = 1.000
墙加固抗震能力增强系数 η p = 1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β s = 1.741
墙段外加柱加固的增强系数 = 1.000
承载力抗震调整系数的折减系数 = 1.000
墙加固提高承载力 = 8.940
本墙体加固前抗剪承载力 = 21.219
本墙体加固后抗剪承载力 = 35.592

SW=8-2				砌体墙			
AxisNo		=	未编号	Ang(角度)		=	0.00
纵墙/横墙			纵墙	是否承重墙			是
X1		(mm) =	1016265.92	Y1		(mm) =	811876.17
X2		(mm) =	1016865.92	Y2		(mm) =	811876.17
B*L		(mm) =	240 * 720	A		(mm2) =	172800
M		=	5.00	MU		=	7.50
DL		(KN) =	23.73	LL		(KN) =	1.30
WW		(KN) =	11.52	Ge		(KN) =	28.78
WWADD		(KN) =	4.41				

-----抗震计算结果-----
Ac (mm2) = 0.00 fyAs (KN) = 0.00
γ Re = 0.90 fve (MPa) = 0.114
η c = 1.00 ζ = 0.50
ft (MPa) = 0.00 fy (MPa) = 0.00
V (KN) = 18.77 σ o (MPa) = 0.167

γ zj = 1.00 η p = 1.00
震损系数 = 1.00
体系影响系数= 1.00 局部影响系数= 1.00
K (KN/m) = 15.31
Rv (KN) = 31.14 Rv/V = 1.66
Rv >= V 抗震验算通过。

-----抗震鉴定结果-----
Rv (KN) = 31.14 Rv/V = 1.66
抗震鉴定结果:通过

-----受压计算结果-----
f (MPa) = 1.13 φ = 0.95
β = 8.00 H0 (mm) = 1440.00
fc (MPa) = 9.55 fy (MPa) = 210.00
Ac (mm2) = 57600.00 As (mm2) = 678.60
fcAc (kN) = 550.33 fyAs (KN) = 142.51
l (mm) = 720.00 bc (mm) = 240.00
η = 1.00
s (mm) = 2400.00 N (KN) = 38.52
加 fc (MPa) = 3.80 加 fy (MPa) = 270.00
加 Ac (mm2) = 32400.00 加 As (mm2) = 100.54
α c = 0.75 α s = 0.80
配筋率 ρ (%) = 0.38
Rn (kN) = 888.66 Rn/N = 23.07
Rn >= N 受压验算通过。

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----
纵墙/横墙 纵墙 是否承重墙 是
墙段加固信息:
加固方式: 钢筋网砂浆面层
加固面数: 单面
面层材料强度等级: M10
面层厚度: 45mm
竖向钢筋类别: HPB300
竖向钢筋直径: 8mm
竖向钢筋间距: 300mm
水平钢筋类别: HPB300
水平钢筋直径: 6mm
水平钢筋间距: 300mm
加固计算信息
原墙体厚度(mm) = 240.00
墙刚度基准增强系数 η k0 = 1.00

加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	1.00
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	3.33
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.1728
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.239
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.239
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	8.273
本墙体加固前抗剪承载力	=	18.131
本墙体加固后抗剪承载力	=	31.143

----- 高厚比计算结果 -----

墙段编号	8-1
X1 (mm) =	1014465.92
Y1 (mm) =	811876.17
X2 (mm) =	1016865.92
Y2 (mm) =	811876.17
μ_1 =	1.00
μ_2 =	0.80
μ_c =	1.00
S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00
h (mm) =	285.00
β =	5.05
[β] =	19.20
$\beta \leq [\beta]$	高厚比验算通过。

=====

BW=9	砌体墙	小片墙数	2
包含的节点墙有: 28, 29, 35			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) = 0.00
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙 是
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 4150	A (mm2) =	1202500
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	129.72	LL (KN) =	2.40
WW (KN) =	84.10	Ge (KN) =	141.75
WWADD (KN) =	10.83		
Ac (mm2) =	88800.00	fyAs (KN) =	142505.99

-----抗震计算结果-----

γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.12
η_c =	1.10	ζ =	0.500
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00

V	(KN) =	117.13	σ_o (MPa) =	0.118
K	(KN/m) =	318300.53	V_Ratio	= 7.56%
产生最大剪力的地震力角度				0.00
Rv	(KN) =	201.26	Rv/V	= 1.72
Rv >= V 抗震验算通过。				

SW=9-1

		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度) =	0.00	
纵墙/横墙		纵墙	是否承重墙	是	
X1	(mm) =	1014465.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1017165.92	Y2	(mm) =	808876.17
B*L	(mm) =	370 * 2950	A	(mm2) =	1091500
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	103.57	LL	(KN) =	1.79
WW	(KN) =	73.32	Ge	(KN) =	115.29
WWADD	(KN) =	10.83			

-----抗震计算结果-----

Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ_{Re} =	1.00	fve (MPa) =	0.118
η_c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	117.06	σ_o (MPa) =	0.106
γ_{zj} =	1.00	η_p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	663.75		
Rv (KN) =	168.68	Rv/V =	1.44
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----

Rv (KN) =	168.68	Rv/V =	1.44
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----

f (MPa) =	1.30	ϕ =	0.92
β =	8.00	H0 (mm) =	1232.31
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	57600.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	550.33	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	2950.00	bc (mm) =	240.00
η =	0.57		

s (mm) =	2053.85	N (KN) =	151.40
加 fc (MPa) =	3.80	加 fy (MPa) =	270.00
加 Ac (mm2) =	132750.00	加 As (mm2) =	452.43
α_c =	0.75	α_s =	0.80
配筋率 ρ (%) =	0.09		
Rn (kN) =	2036.32	Rn/N =	13.45
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
加固方式:	钢筋网砂浆面层		
加固面数:	单面		
面层材料强度等级:	M10		
面层厚度:	45mm		
竖向钢筋类别:	HPB300		
竖向钢筋直径:	8mm		
竖向钢筋间距:	300mm		
水平钢筋类别:	HPB300		
水平钢筋直径:	6mm		
水平钢筋间距:	300mm		

加固计算信息

原墙体厚度(mm)	=	370.00
墙刚度基准增强系数 η_{k0}	=	1.00
加固后的墙刚度增加系数 η_k	=	0.91
体系影响系数	=	1.00
局部影响系数	=	1.00
本墙段高宽比	=	0.51
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	1.0915
原墙段抗震能力指数 β_0	=	2.051
墙加固基准增强系数 η_0	=	1.000
墙加固抗震能力增强系数 η_p	=	1.000
墙加固后综合抗震能力指数 β_s	=	2.051
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
墙加固提高承载力	=	35.742
本墙体加固前抗剪承载力	=	108.750
本墙体加固后抗剪承载力	=	168.682

SW=9-2		砌体墙			
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	0.00

纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1018065.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
B*L (mm) =	370 * 300	A (mm2) =	111000
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	26.15	LL (KN) =	0.61
WW (KN) =	10.79	Ge (KN) =	26.46
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	27750.00	fyAs (KN) =	142.51
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.118
η c =	1.10	ζ =	0.50
ft (MPa) =	1.10	fy (MPa) =	210.00
V (KN) =	0.07	σ o (MPa) =	0.238
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	0.40		
Rv (KN) =	32.57	Rv/V =	465.92
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
Rv (KN) =	32.57	Rv/V =	465.92
抗震鉴定结果:通过			

-----受压计算结果-----			
f (MPa) =	1.05	φ =	0.97
β =	8.00	H0 (mm) =	900.00
fc (MPa) =	9.55	fy (MPa) =	210.00
Ac (mm2) =	88800.00	As (mm2) =	678.60
fcAc (kN) =	848.42	fyAs (KN) =	142.51
l (mm) =	300.00	bc (mm) =	240.00
η =	1.00		
s (mm) =	1500.00	N (KN) =	34.91
配筋率 ρ (%) =	0.61		
Rn (kN) =	985.02	Rn/N =	28.22
Rn >= N 受压验算通过。			

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----			
纵墙/横墙	纵墙	是否承重墙	是
墙段加固信息:			
本墙段未加固			

加固计算信息			
原墙体厚度(mm)	=	370.00	
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00	
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00	
体系影响系数	=	1.00	
局部影响系数	=	1.00	
本墙段高宽比	=	5.00	
原墙段 1/2 层高处的净截面积	=	0.1110	
原墙段抗震能力指数 β 0	=	382.931	
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000	
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000	
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	382.931	
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000	
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000	
本墙体加固前抗剪承载力	=	32.222	
本墙体加固后抗剪承载力	=	32.575	

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	9-1		
X1 (mm) =	1014465.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1016865.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	1.00
μ c =	1.00	S (mm) =	2400.00
Ho (mm) =	1440.00	h (mm) =	415.00
β =	3.47	[β] =	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。			

-----高厚比计算结果-----			
墙段编号	9-2		
X1 (mm) =	1016865.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1018365.92	Y2 (mm) =	808876.17
μ 1 =	1.00	μ 2 =	0.76
μ c =	1.00	S (mm) =	1500.00
Ho (mm) =	900.00	h (mm) =	402.14
β =	2.24	[β] =	18.24
β <= [β] 高厚比验算通过。			

=====			
BW=10	砌体墙	小片墙数	1
包含的节点墙有: 33			
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	45.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1018365.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	809776.17

B*L (mm) =	370 * 1414	A (mm2) =	523075
M =	5.00	MU =	0.00
DL (KN) =	56.73	LL (KN) =	1.10
WW (KN) =	40.72	Ge (KN) =	57.29
WWADD (KN) =	0.00		
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00

-----抗震计算结果-----			
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.12
η c =	1.00	ζ =	0.500
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	24.78	σ o (MPa) =	0.110
K (KN/m) =	45026.16	V_Ratio =	1.60%
产生最大剪力的地震力角度			
Rv (KN) =	62.13	Rv/V =	2.51
Rv >= V 抗震验算通过。			

SW=10-1	砌体墙		
AxisNo =	未编号	Ang(角度) =	45.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是
X1 (mm) =	1018365.92	Y1 (mm) =	808876.17
X2 (mm) =	1019265.92	Y2 (mm) =	809776.17
B*L (mm) =	370 * 1414	A (mm2) =	523075
M =	5.00	MU =	7.50
DL (KN) =	56.73	LL (KN) =	1.10
WW (KN) =	40.72	Ge (KN) =	57.29
WWADD (KN) =	0.00		

-----抗震计算结果-----			
Ac (mm2) =	0.00	fyAs (KN) =	0.00
γ Re =	1.00	fve (MPa) =	0.119
η c =	1.00	ζ =	0.50
ft (MPa) =	0.00	fy (MPa) =	0.00
V (KN) =	24.78	σ o (MPa) =	0.110
γ zj =	1.00	η p =	1.00
震损系数 =	1.00		
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00
K (KN/m) =	56.28		
Rv (KN) =	62.13	Rv/V =	2.51
Rv >= V 抗震验算通过。			

-----抗震鉴定结果-----			
------------------	--	--	--

Rv	(KN) =	62.13	Rv/V	=	2.51
抗震鉴定结果:通过					
-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	1.00
β	=	2.29	H0	(mm) =	848.23
fc	(MPa) =	0.00	fy	(MPa) =	0.00
Ac	(mm2) =	0.00	As	(mm2) =	0.00
fcAc	(kN) =	0.00	fyAs	(kN) =	0.00
l	(mm) =	0.00	bc	(mm) =	0.00
η	=	0.00			
s	(mm) =	1413.72	N	(KN) =	75.41
Rn	(kN) =	679.12	Rn/N	=	9.01
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙		是	
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	2.33			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	0.5231			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	4.483			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	4.483			
墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000			
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000			
本墙体加固前抗剪承载力	=	53.099			
本墙体加固后抗剪承载力	=	62.127			

-----高厚比计算结果-----					
墙段编号	10-1				
X1	(mm) =	1018365.92	Y1	(mm) =	808876.17
X2	(mm) =	1019265.92	Y2	(mm) =	809776.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	1515.82

Ho	(mm) =	909.49	h	(mm) =	370.00
β	=	2.46	[β]	=	24.00
β <= [β] 高厚比验算通过。					
=====					
BW=11	砌体墙	小片墙数	1		
包含的节点墙有: 40, 41, 38					
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	291 * 7620	A	(mm2) =	2218800
M	=	5.00	MU	=	0.00
DL	(KN) =	258.14	LL	(KN) =	8.30
WW	(KN) =	141.67	Ge	(KN) =	262.29
WWADD (KN) =	0.00				
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	122148.00

-----抗震计算结果-----					
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.12
η c	=	1.00	ζ	=	0.500
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	243.08	σ o	(MPa) =	0.118
K	(KN/m) =	611328.64	V_Ratio	=	15.69%
产生最大剪力的地震力角度					
					90.00
Rv	(KN) =	334.59	Rv/V	=	1.38
Rv >= V 抗震验算通过。					

SW=11-1	砌体墙				
AxisNo	=	未编号	Ang(角度)	=	90.00
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙	是		
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
B*L	(mm) =	291 * 7620	A	(mm2) =	2218800
M	=	5.00	MU	=	7.50
DL	(KN) =	258.14	LL	(KN) =	8.30
WW	(KN) =	141.67	Ge	(KN) =	262.29
WWADD (KN) =	0.00				
-----抗震计算结果-----					
Ac	(mm2) =	57600.00	fyAs	(KN) =	122.15
γ Re	=	0.90	fve	(MPa) =	0.120

η c	=	1.00	ζ	=	0.50
ft	(MPa) =	1.10	fy	(MPa) =	270.00
V	(KN) =	243.08	σ o	(MPa) =	0.118
γ zj	=	1.00	η p	=	1.00
震损系数	=	1.00			
体系影响系数=	1.00	局部影响系数=	1.00		
K	(KN/m) =	672.36			
Rv	(KN) =	334.59	Rv/V	=	1.38
Rv >= V 抗震验算通过。					

-----抗震鉴定结果-----					
Rv	(KN) =	334.59	Rv/V	=	1.38
抗震鉴定结果:通过					

-----受压计算结果-----					
f	(MPa) =	1.30	φ	=	0.85
β	=	11.33	H0	(mm) =	3300.00
fc	(MPa) =	9.55	fy	(MPa) =	270.00
Ac	(mm2) =	172800.00	As	(mm2) =	1583.40
fcAc	(kN) =	1650.98	fyAs	(kN) =	386.80
l	(mm) =	3810.00	bc	(mm) =	240.00
η	=	0.53			
s	(mm) =	7250.00	N	(KN) =	348.04
配筋率 ρ (%) =	0.07				
Rn	(kN) =	3162.53	Rn/N	=	9.09
Rn >= N 受压验算通过。					

-----加固后墙肢抗震鉴定结果-----					
纵墙/横墙	横墙	是否承重墙		是	
墙段加固信息:					
本墙段未加固					
加固计算信息					
原墙体厚度(mm)	=	370.00			
墙刚度基准增强系数 η k0	=	1.00			
加固后的墙刚度增加系数 η k	=	1.00			
体系影响系数	=	1.00			
局部影响系数	=	1.00			
本墙段高宽比	=	0.43			
原墙段 1/2 层高处的净截面面积	=	2.8194			
原墙段抗震能力指数 β 0	=	2.173			
墙加固基准增强系数 η 0	=	1.000			
墙加固抗震能力增强系数 η p	=	1.000			
墙加固后综合抗震能力指数 β s	=	2.173			

墙段外加柱加固的增强系数	=	1.000
承载力抗震调整系数的折减系数	=	1.000
本墙体加固前抗剪承载力	=	350.581
本墙体加固后抗剪承载力	=	334.589

-----高厚比计算结果-----

墙段编号	11-1				
X1	(mm) =	993865.92	Y1	(mm) =	814876.17
X2	(mm) =	993865.92	Y2	(mm) =	822126.17
μ 1	=	1.00	μ 2	=	1.00
μ c	=	1.00	S	(mm) =	7250.00
Ho	(mm) =	3300.00	h	(mm) =	291.18
β	=	11.33	[β]	=	24.00

β <= [β] 高厚比验算通过。

	第 5 层局压计算结果	
-----		-----
-----		-----

-----局压计算结果-----

节点编号		2	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)(mm) =	223.75		σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	111.68	No	(kN) =	2.10
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	111.68	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		3	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)(mm) =	223.75		σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	110.32	No	(kN) =	2.13
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	110.32	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		5	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)	(mm) =	223.75	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	111.51	No	(kN) =	2.08
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	111.51	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		6	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)	(mm) =	223.75	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	110.54	No	(kN) =	2.10
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	110.54	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		10	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)	(mm) =	223.75	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	111.68	No	(kN) =	1.06
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	111.68	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		11	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)(mm) =	223.75		σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	110.32	No	(kN) =	0.79
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	110.32	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		13	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)	(mm) =	223.75	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	111.51	No	(kN) =	0.79
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	111.51	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		14	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	250.00	h	(mm) =	650.00
ao(ab)	(mm) =	223.75	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	55937.80	Ao	(mm2) =	366300.00
Nl	(kN) =	110.54	No	(kN) =	1.06
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.82	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	110.54	R	(kN) =	92.75

R < N 局压验算未通过！请注意！

-----局压计算结果-----

节点编号		19	垫梁类型		无梁垫
b	(mm) =	370.00	h	(mm) =	180.00
ao(ab)	(mm) =	117.75	σ o	(MPa) =	0.00
Al	(mm2) =	43565.90	Ao	(mm2) =	273800.00
Nl	(kN) =	18.23	No	(kN) =	0.61
ψ	=	0.00	η	=	0.70
γ	=	1.25	f	(MPa) =	1.30
N	(kN) =	18.23	R	(kN) =	49.49

R >= N 局压验算通过。

-----局压计算结果-----

节点编号	33	垫梁类型	无梁垫
b (mm) =	180.00	h (mm) =	300.00
ao(ab)(mm) =	152.01	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	27361.62	Ao (mm2) =	340400.00
Nl (kN) =	17.74	No (kN) =	0.38
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	2.00	f (MPa) =	1.30

N

(kN) =

17.74

R

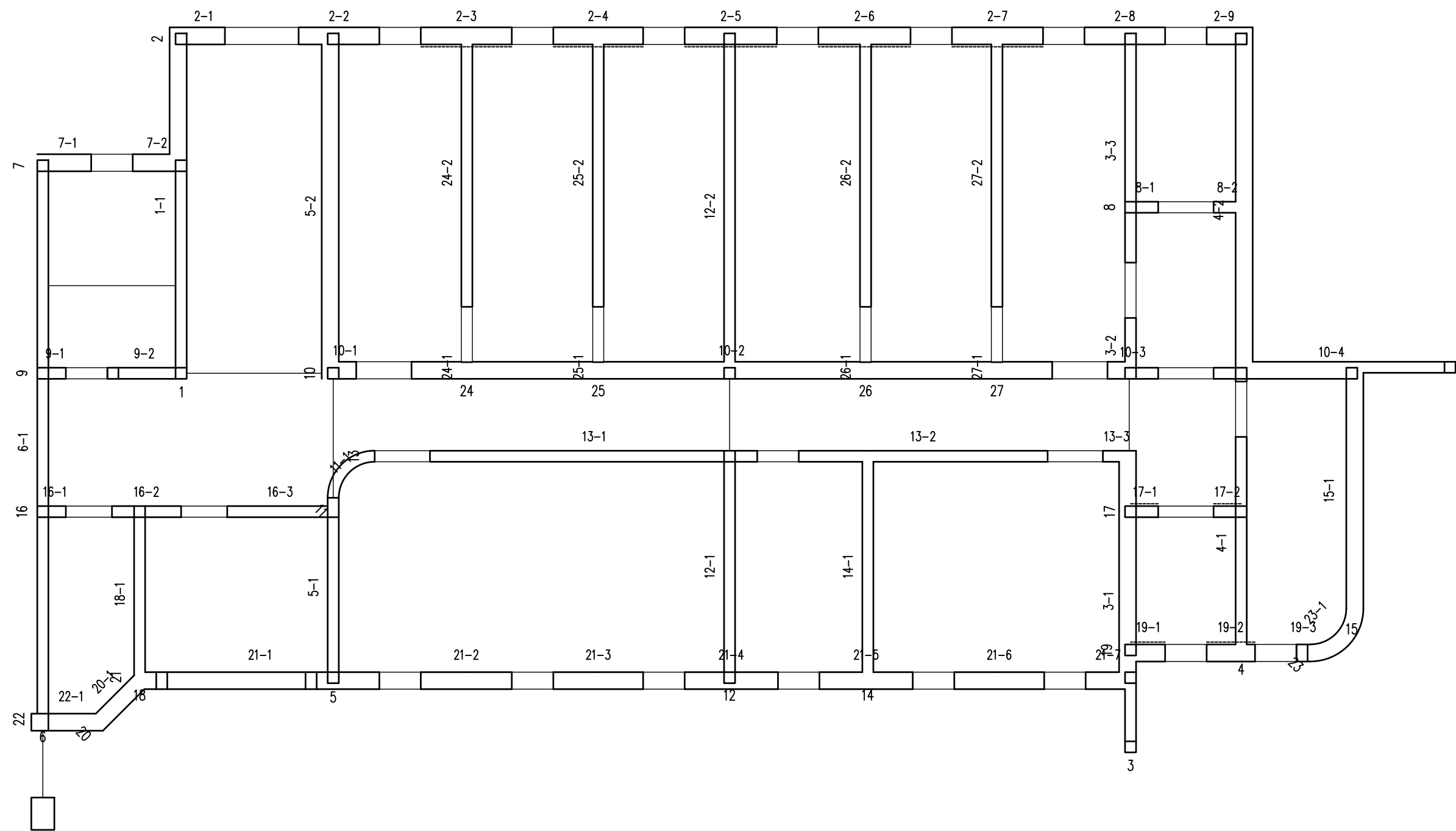
(kN) =

49.73

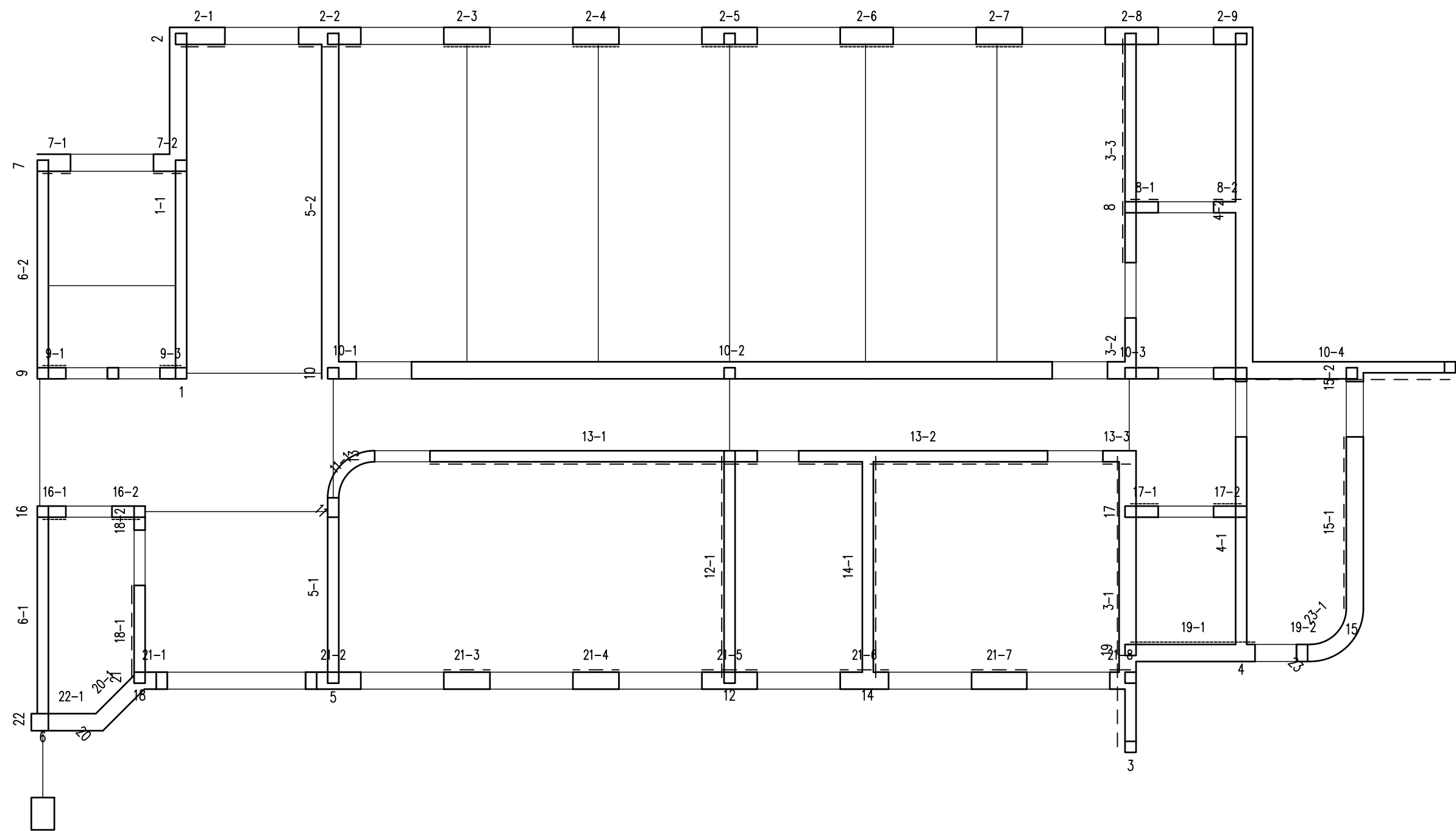
R >= N

局压验算通过。

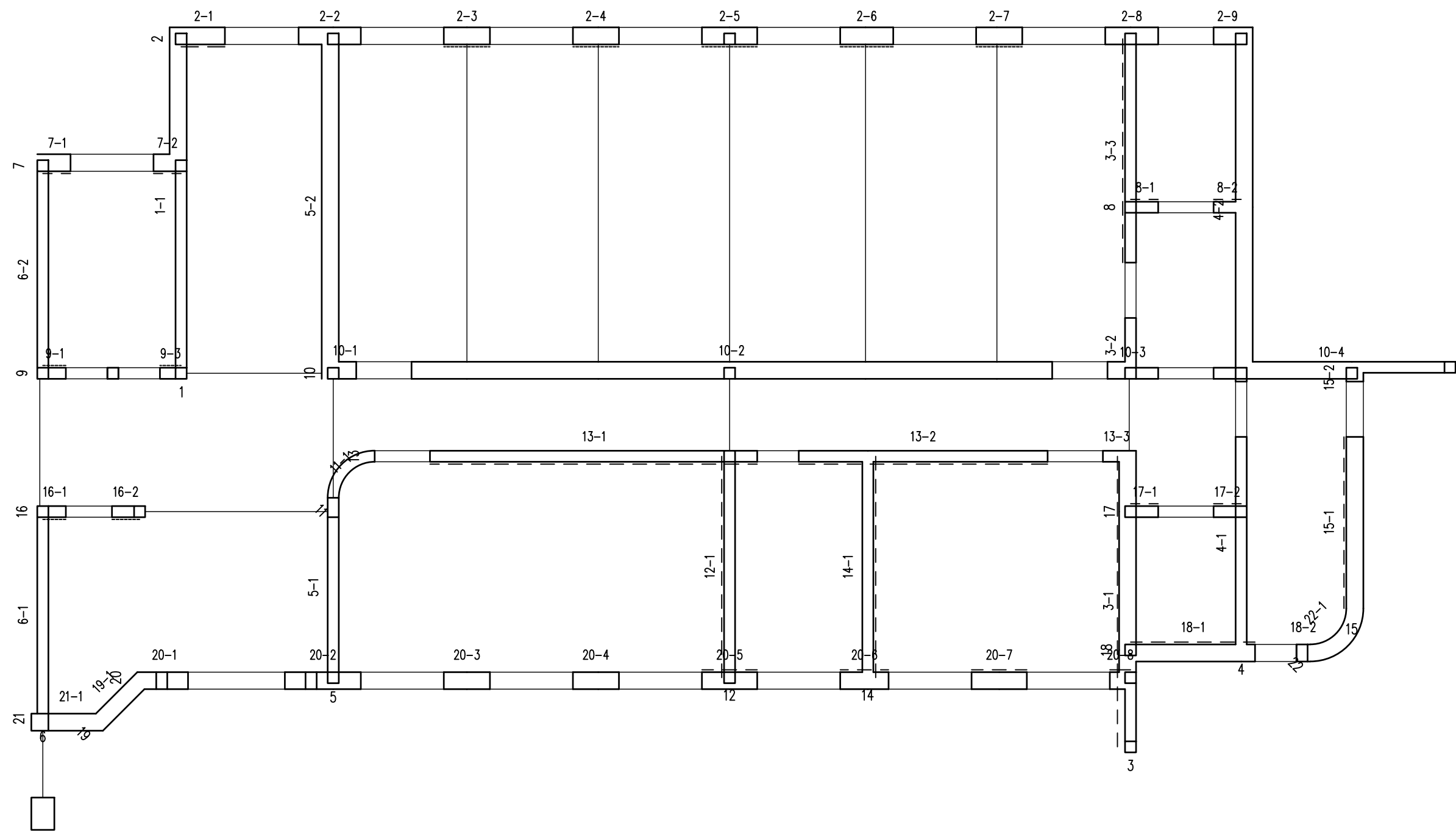
-----局压计算结果-----			
节点编号	34	垫梁类型	无梁垫
b (mm) =	180.00	h (mm) =	300.00
ao(ab)(mm) =	152.01	σ o (MPa) =	0.00
Al (mm2) =	27361.62	Ao (mm2) =	158400.00
Nl (kN) =	17.74	No (kN) =	0.00
ψ =	0.00	η =	0.70
γ =	1.77	f (MPa) =	1.30
N (kN) =	17.74	R (kN) =	43.91
		R >= N	局压验算通过。



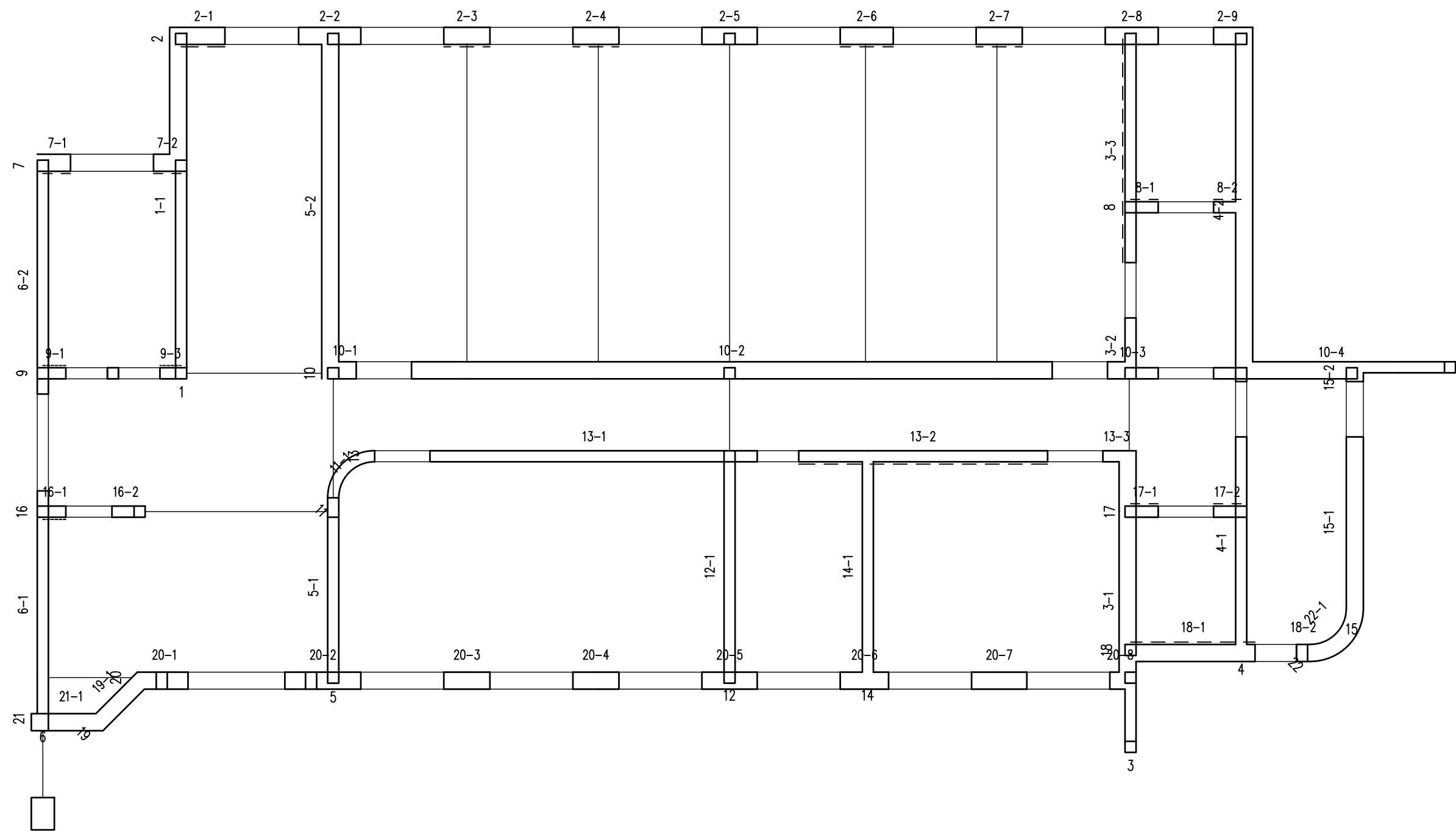
第1层 墙编号图



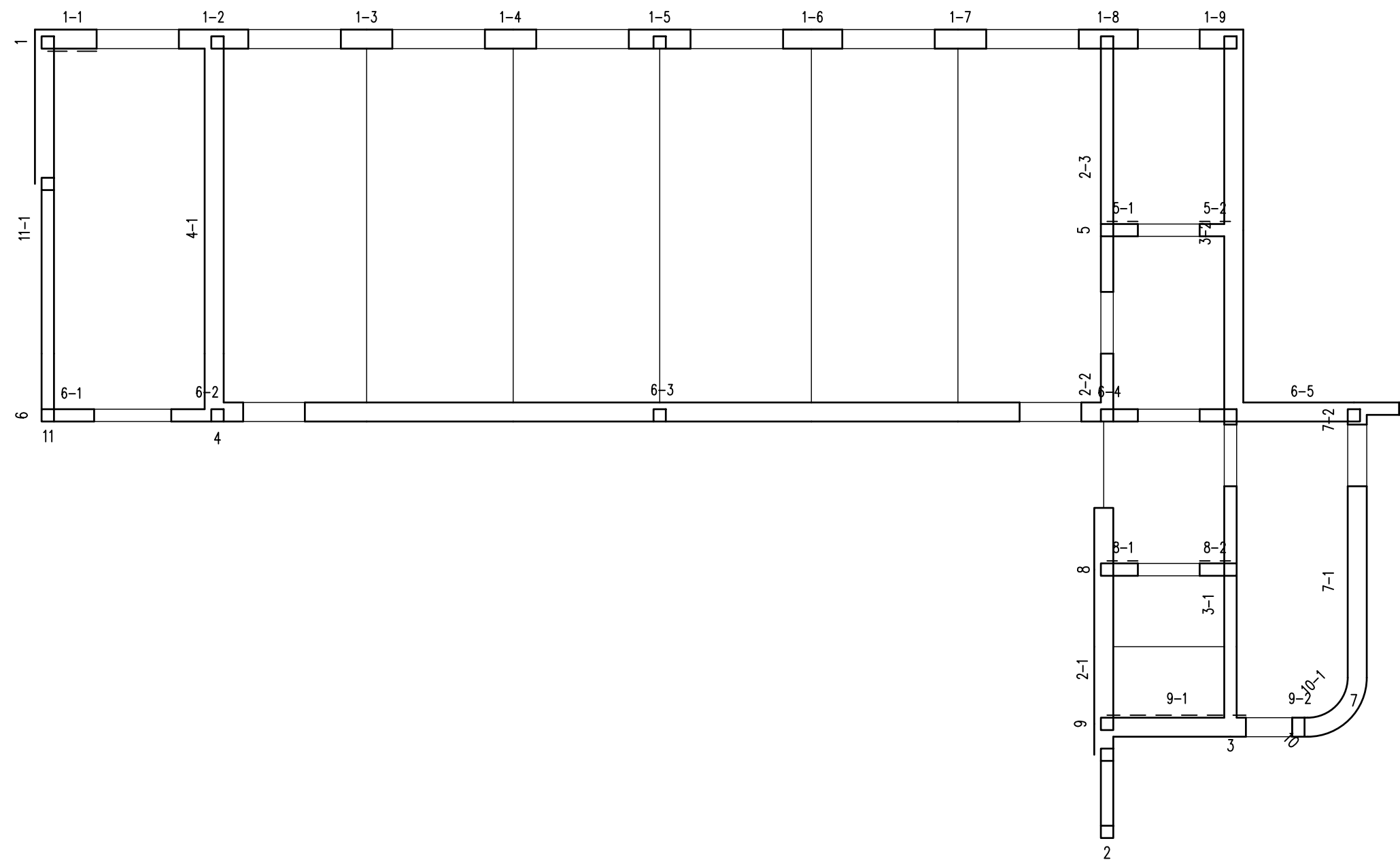
第2层 墙编号图



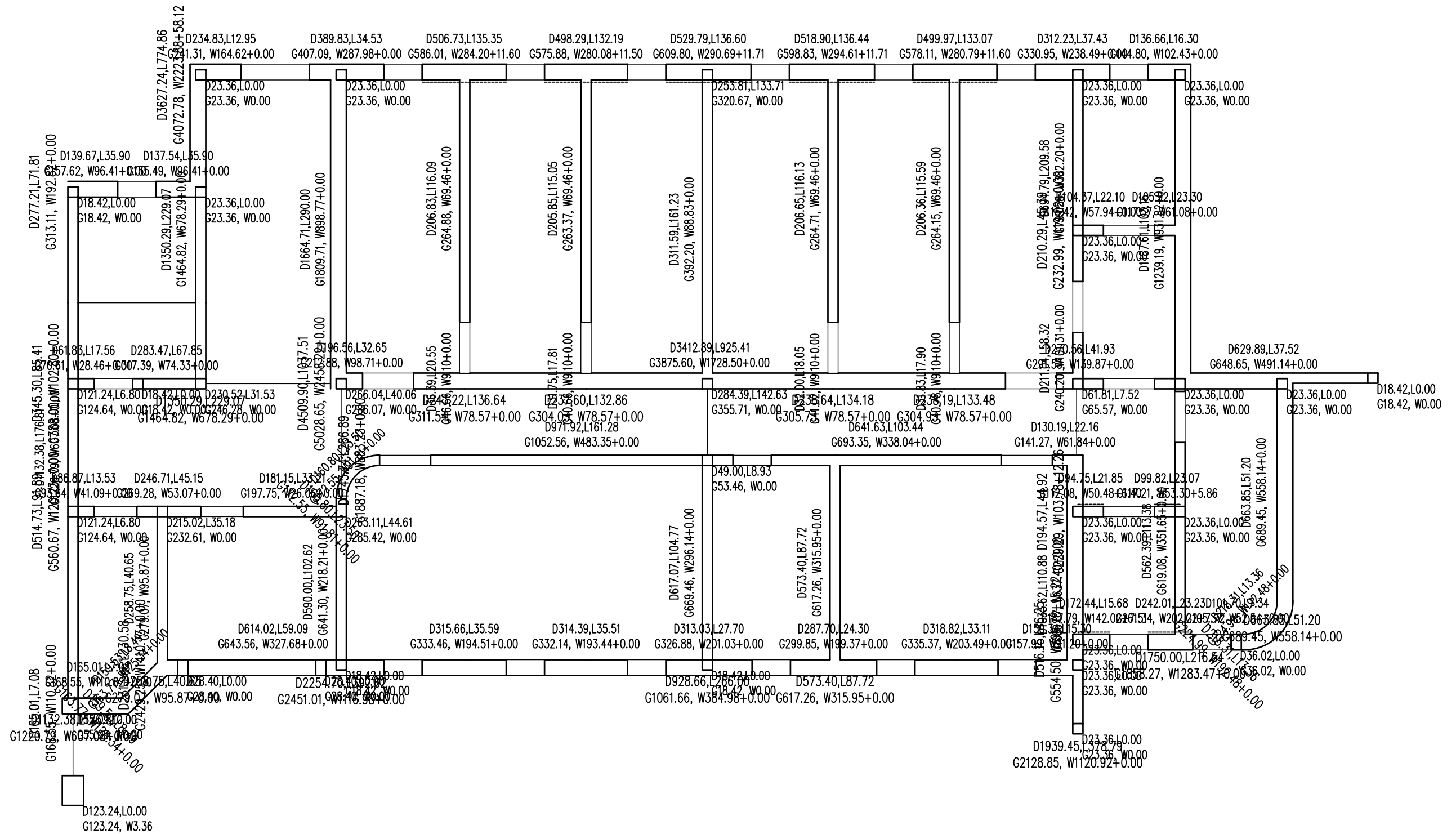
第3层 墙编号图

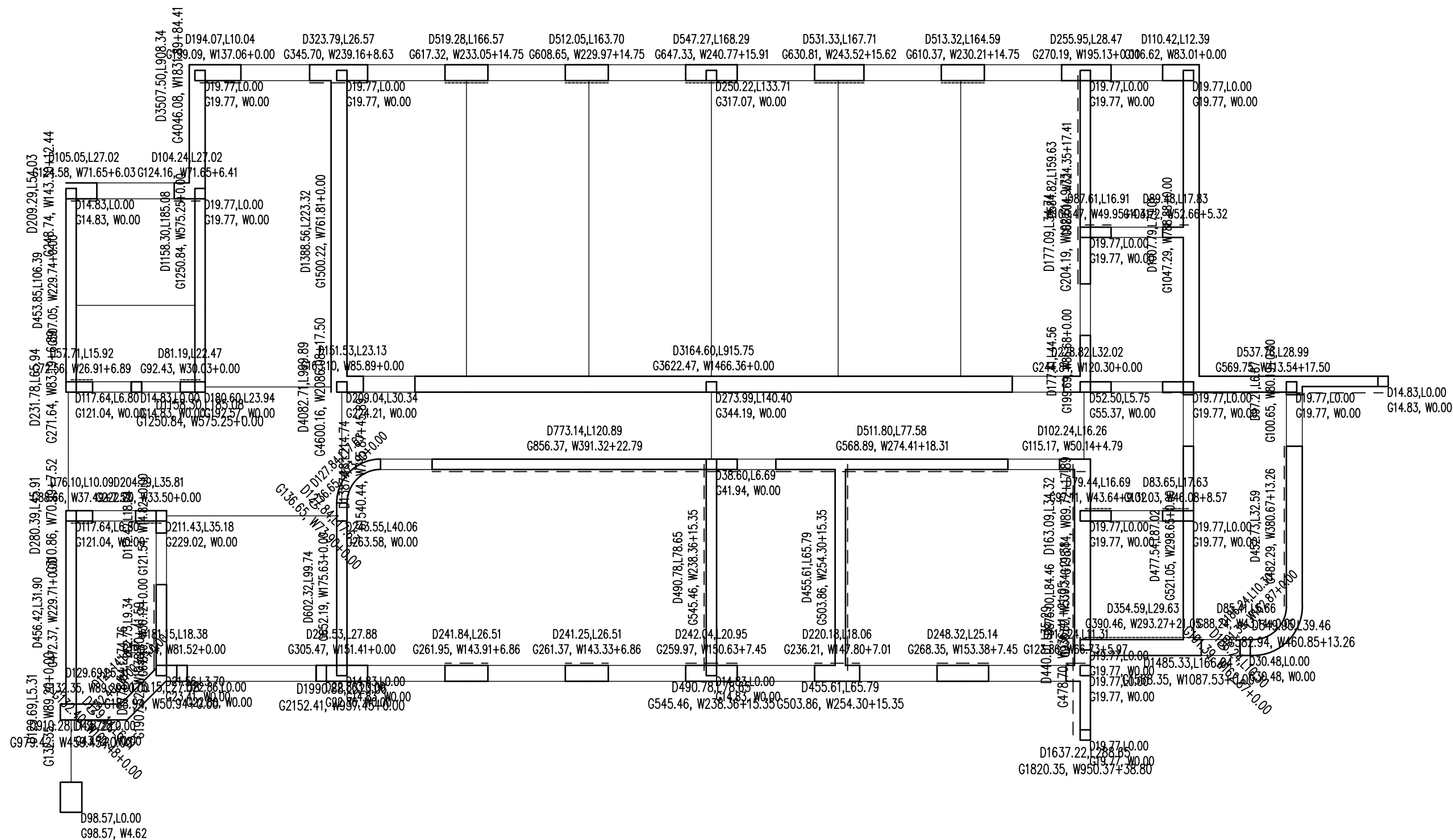


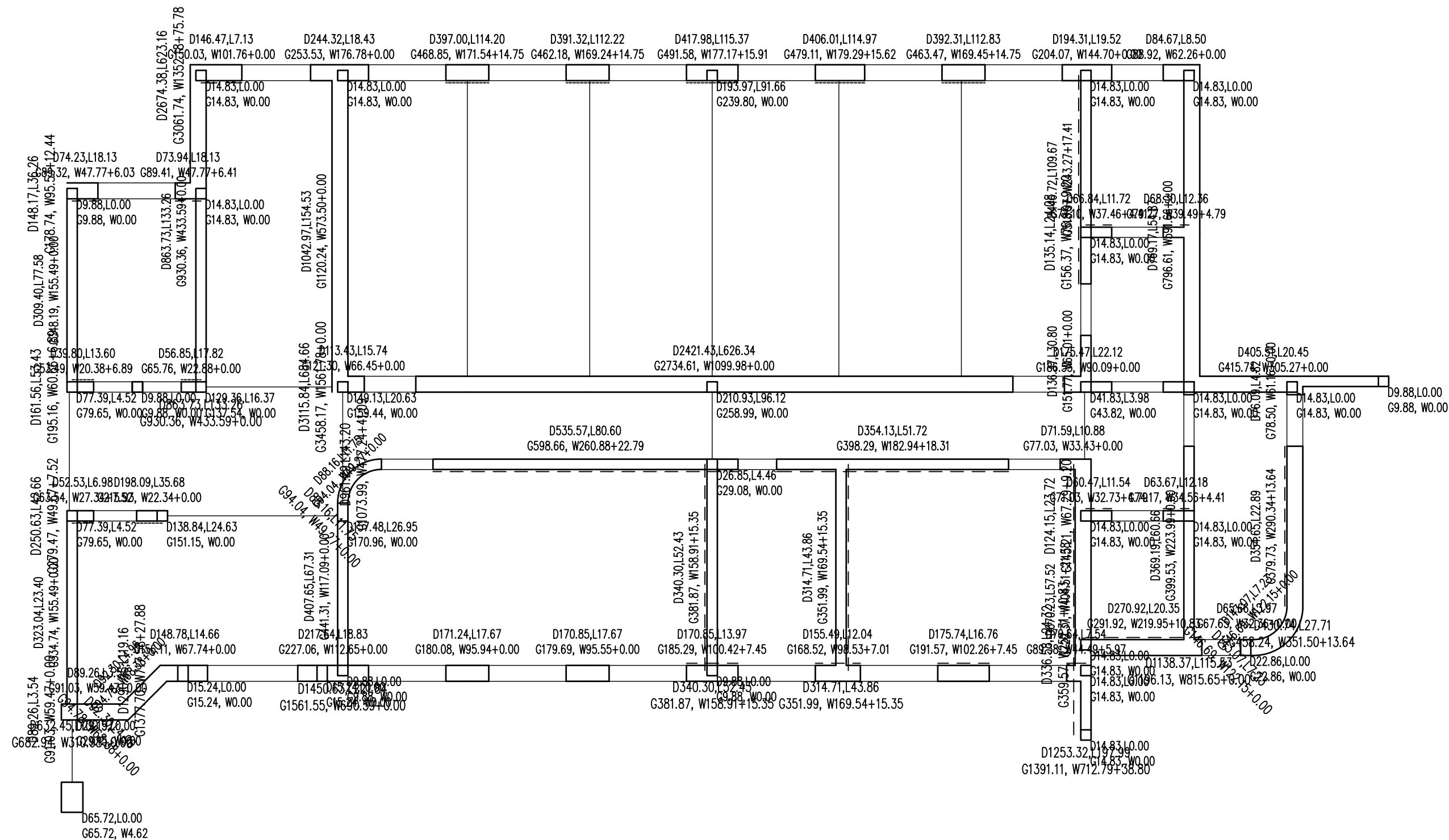
第4层 墙编号图

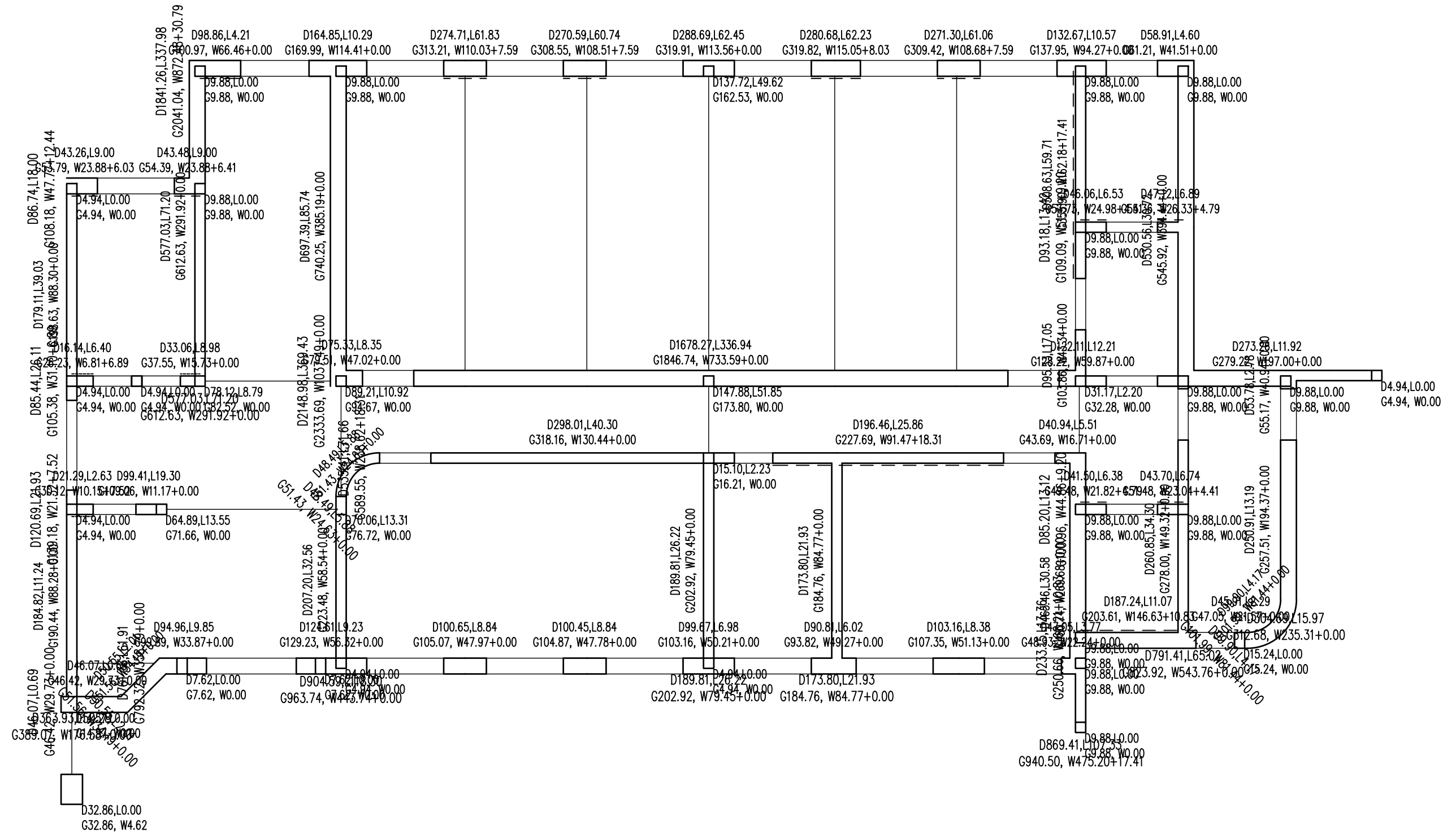


第5层 墙编号图



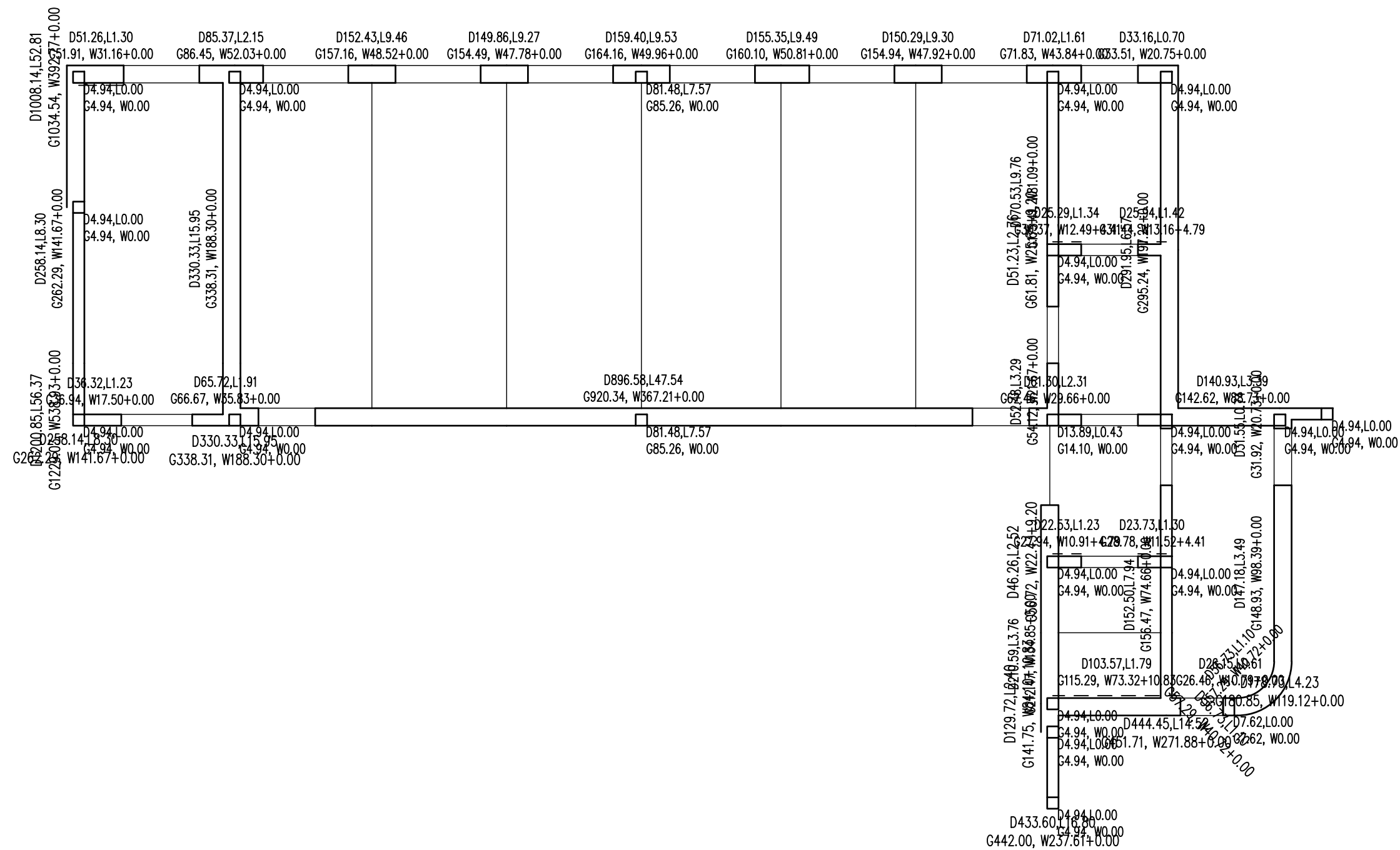




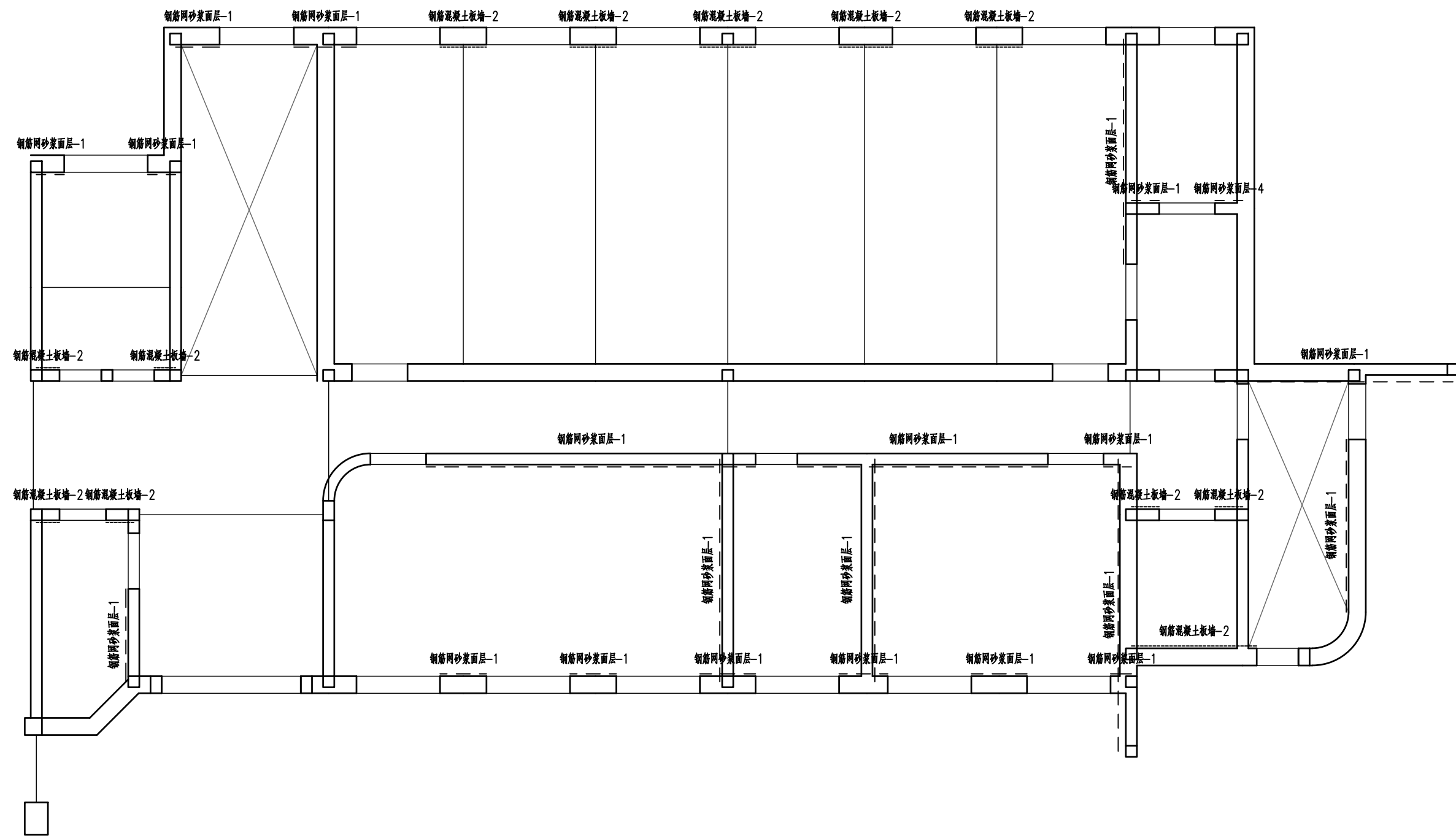


Ge=6340.8 W=3545.6 D=2760.2 L=1258.2 F=1027.4 V=1705.5 WAdd=122.6

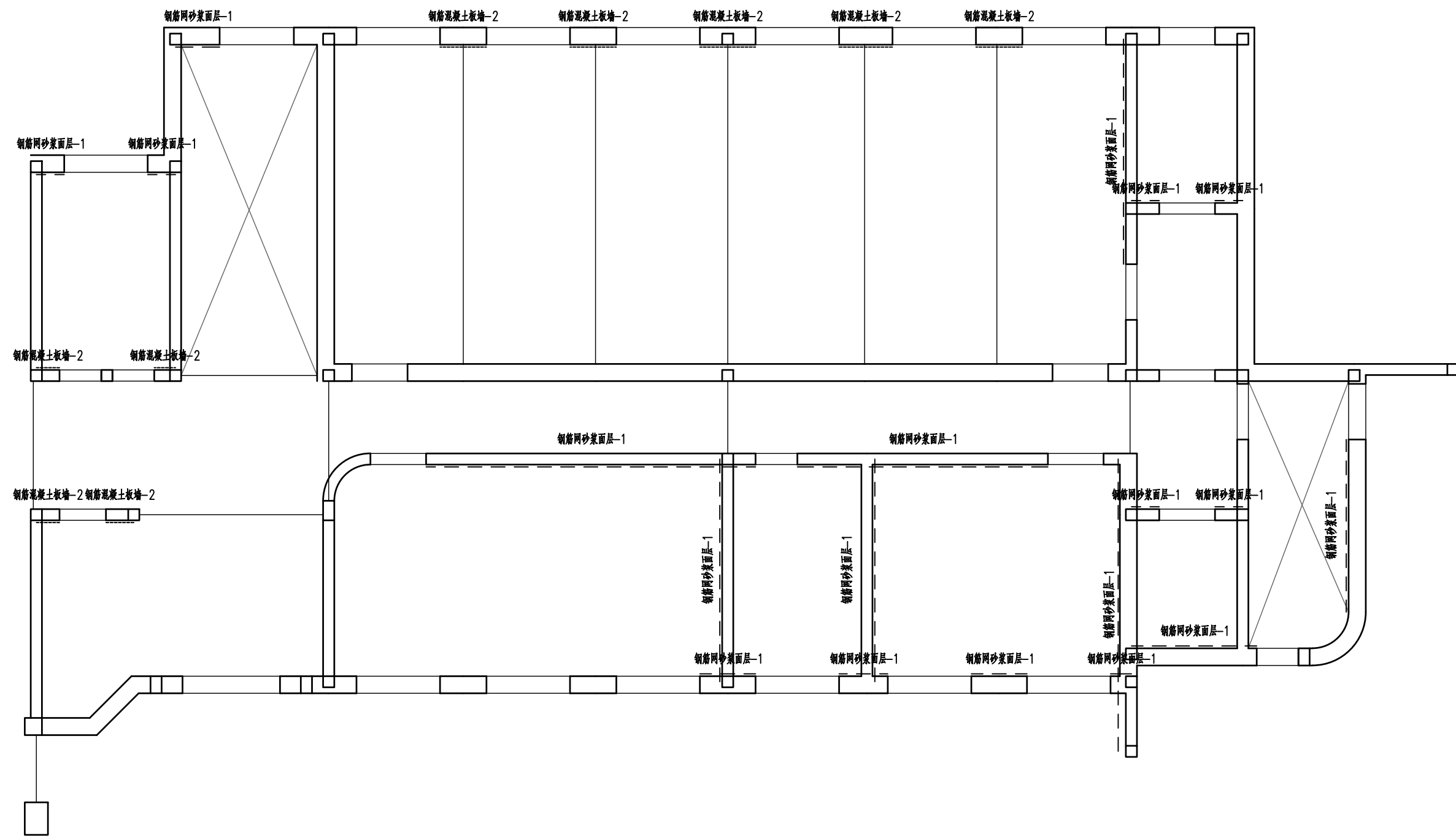
第4层 荷载图



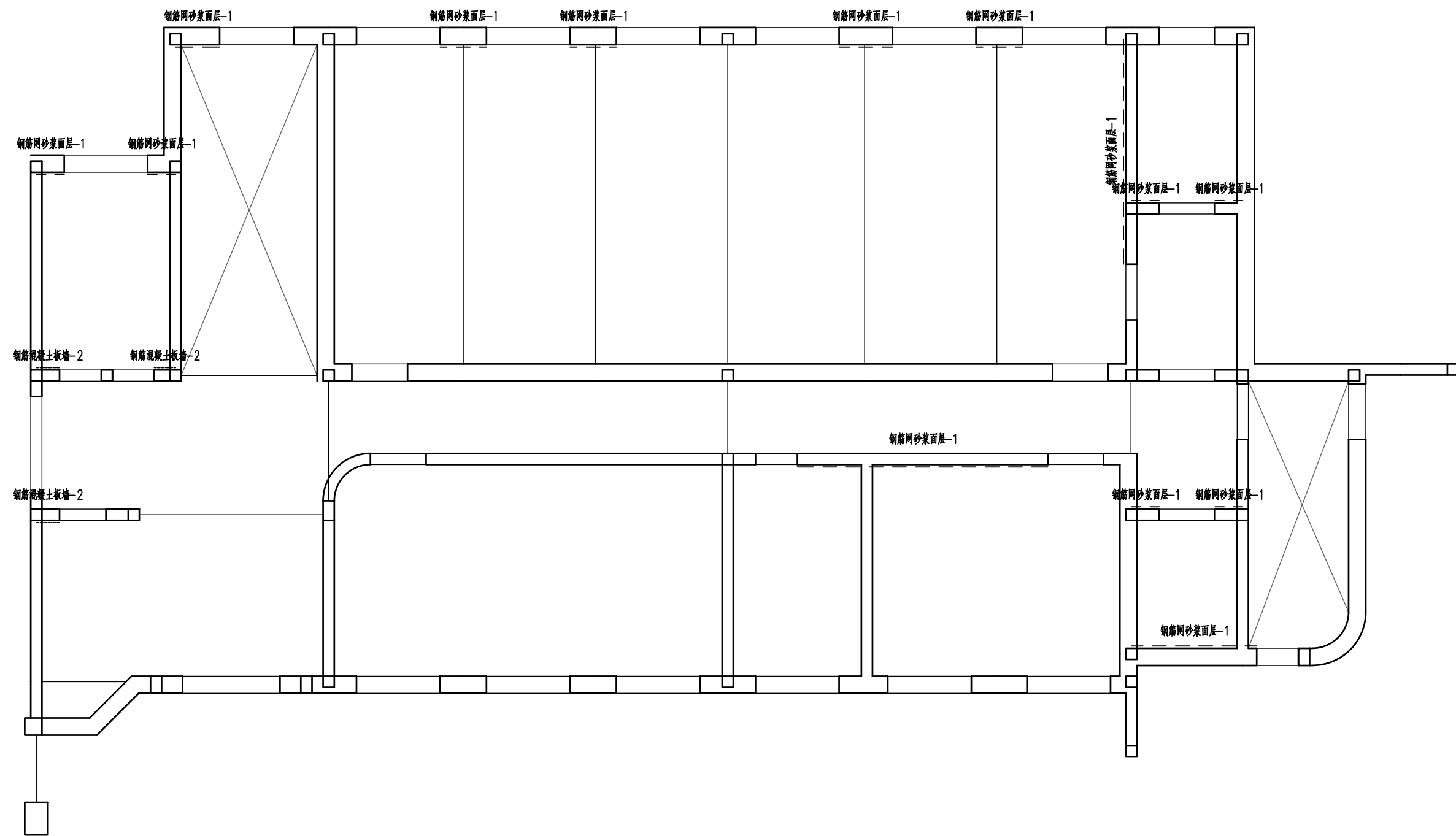
第5层 荷载图



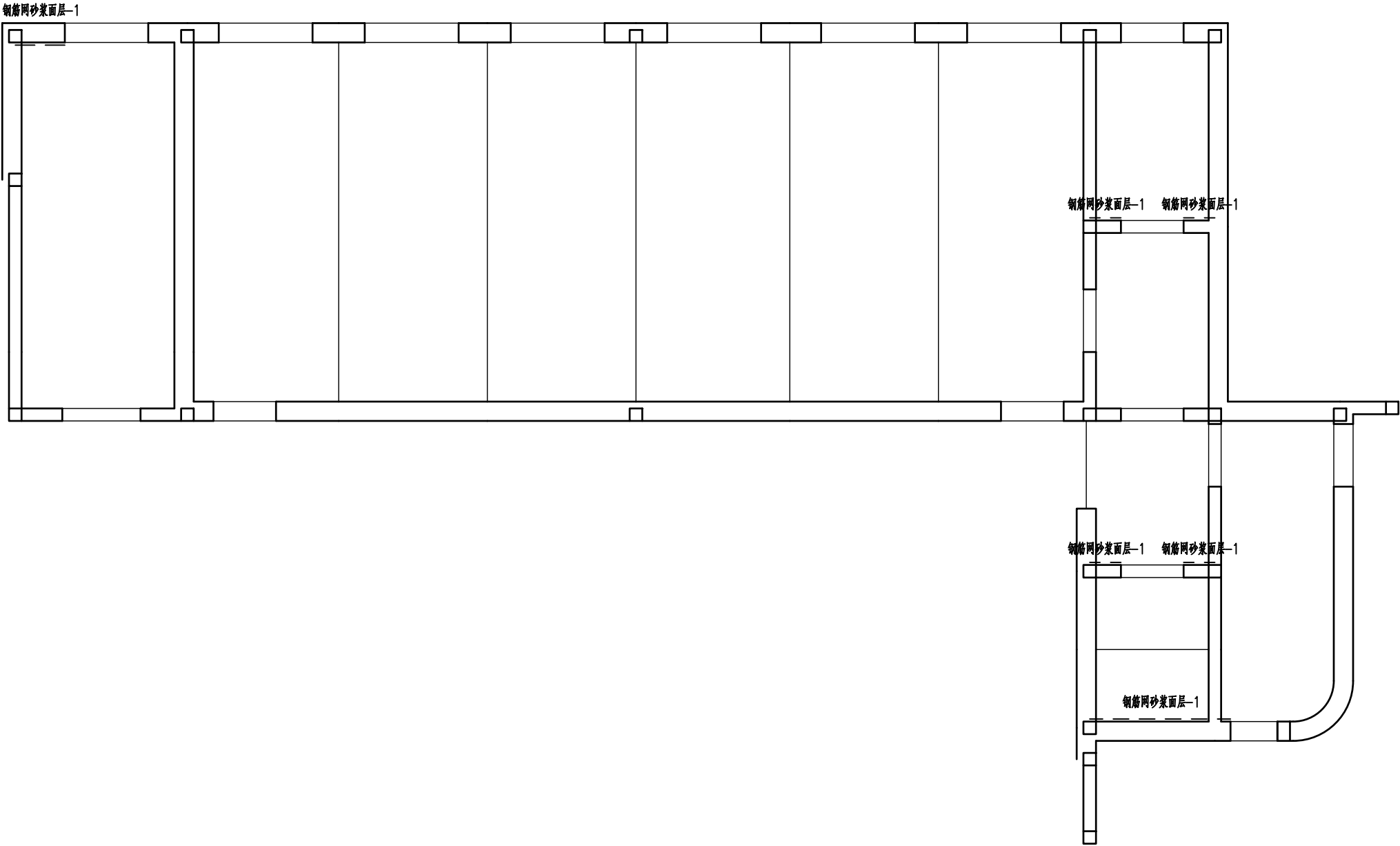
第2层 加固平面布置图



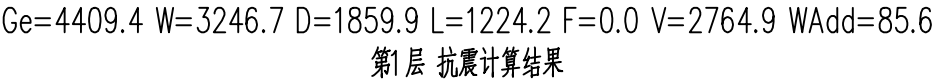
第3层 加固平面布置图



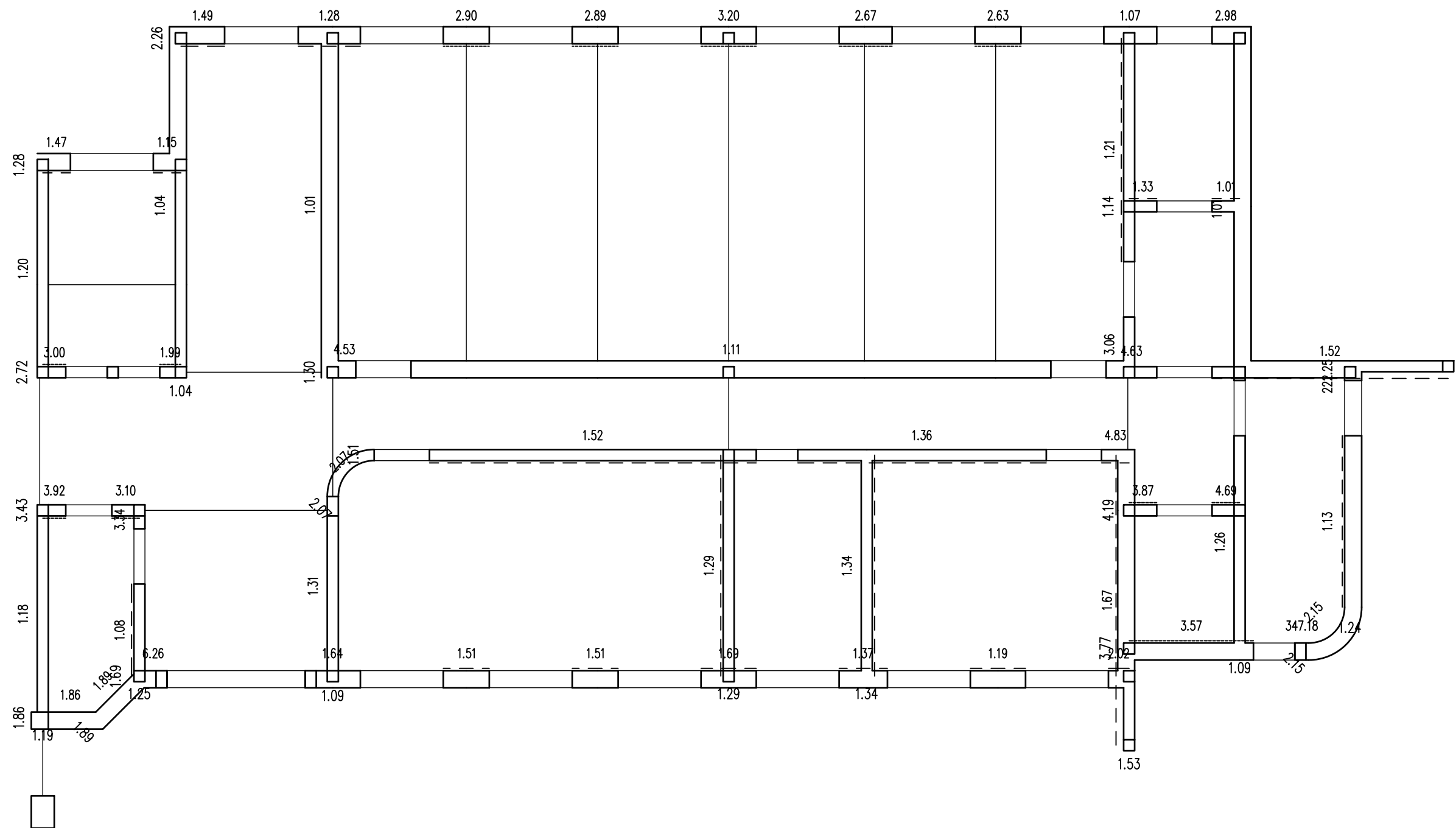
第4层 加固平面布置图



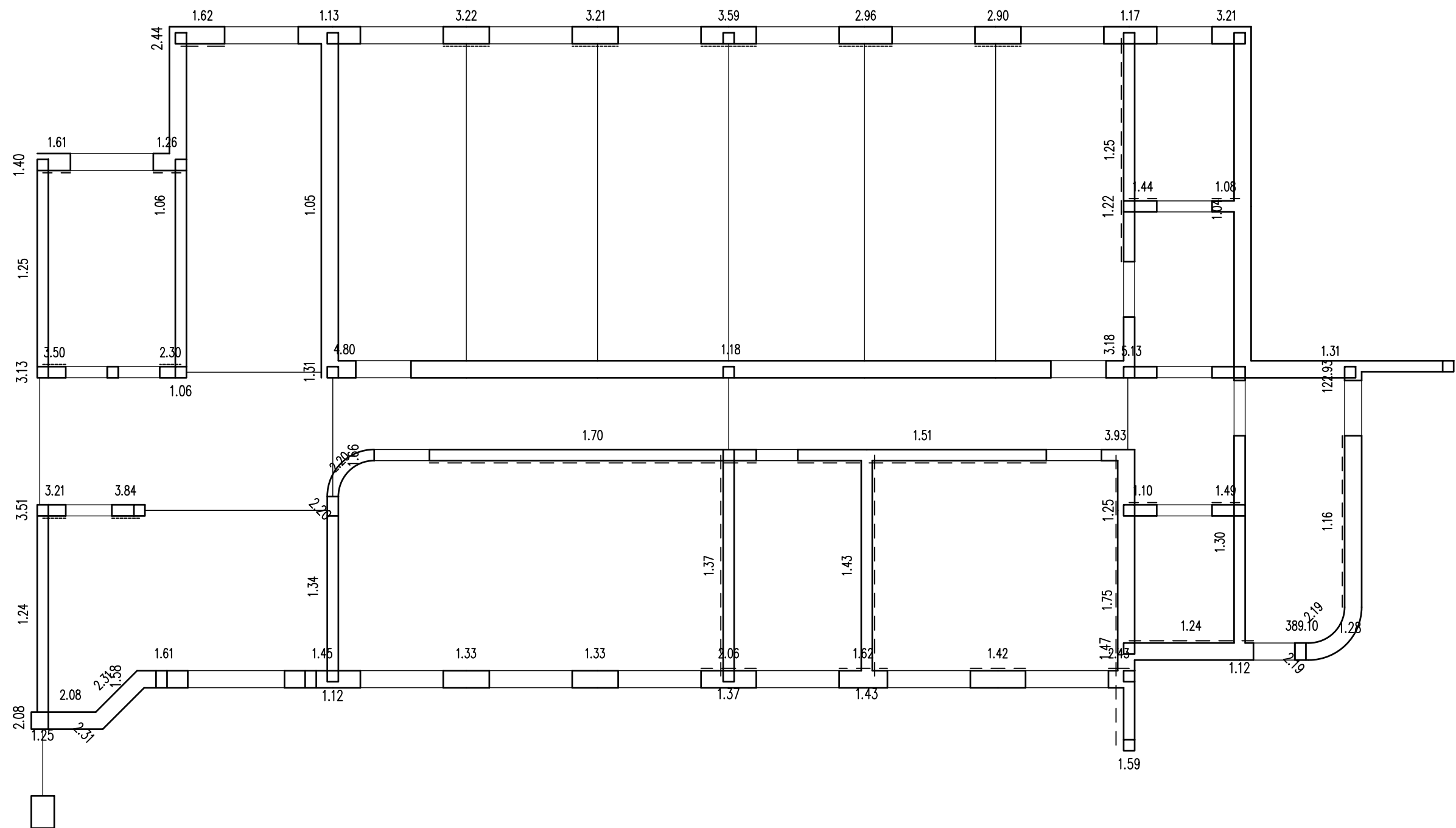
第5层 加固平面布置图



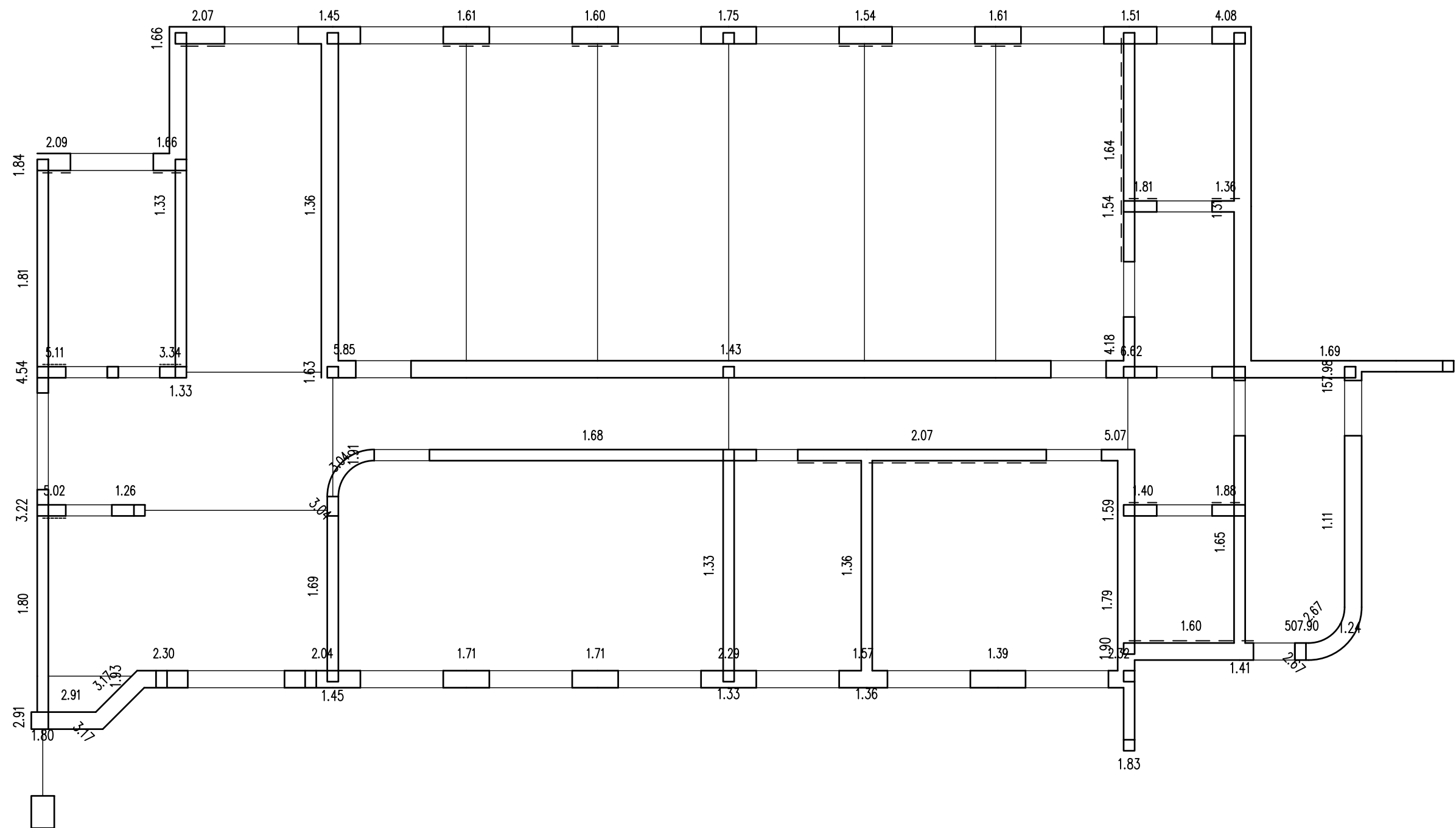
Ge=4409.4 W=3246.7 D=1859.9 L=1224.2 F=0.0 V=2764.9 WAdd=85.6



Ge=6603.0 W=3527.2 D=2154.7 L=1224.5 F=356.6 V=2764.9 WAdd=347.7
 第2层 抗震计算结果

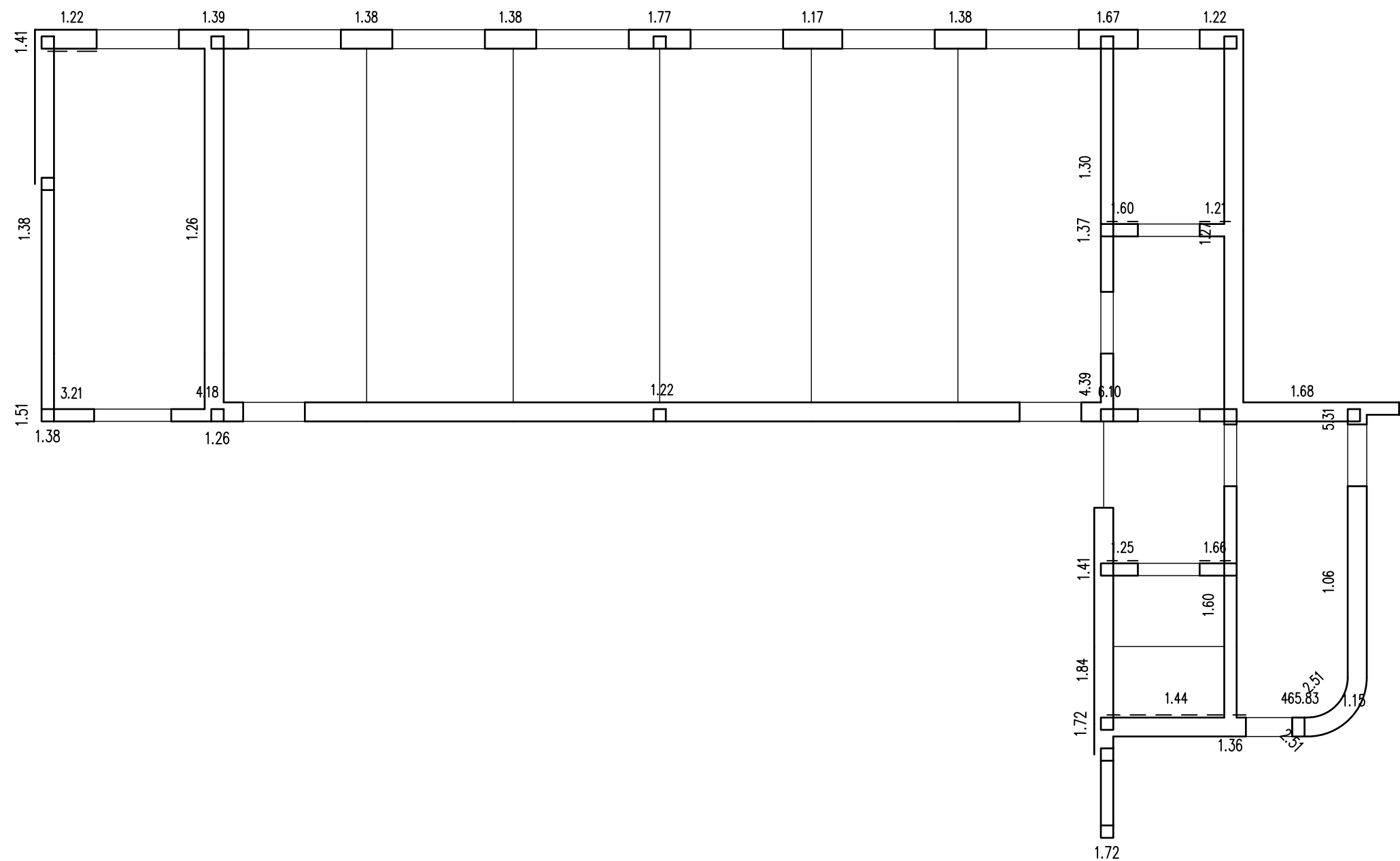


Ge=6506.1 W=3513.3 D=2143.5 L=1259.8 F=702.8 V=2408.2 WAdd=284.0
第3层 抗震计算结果

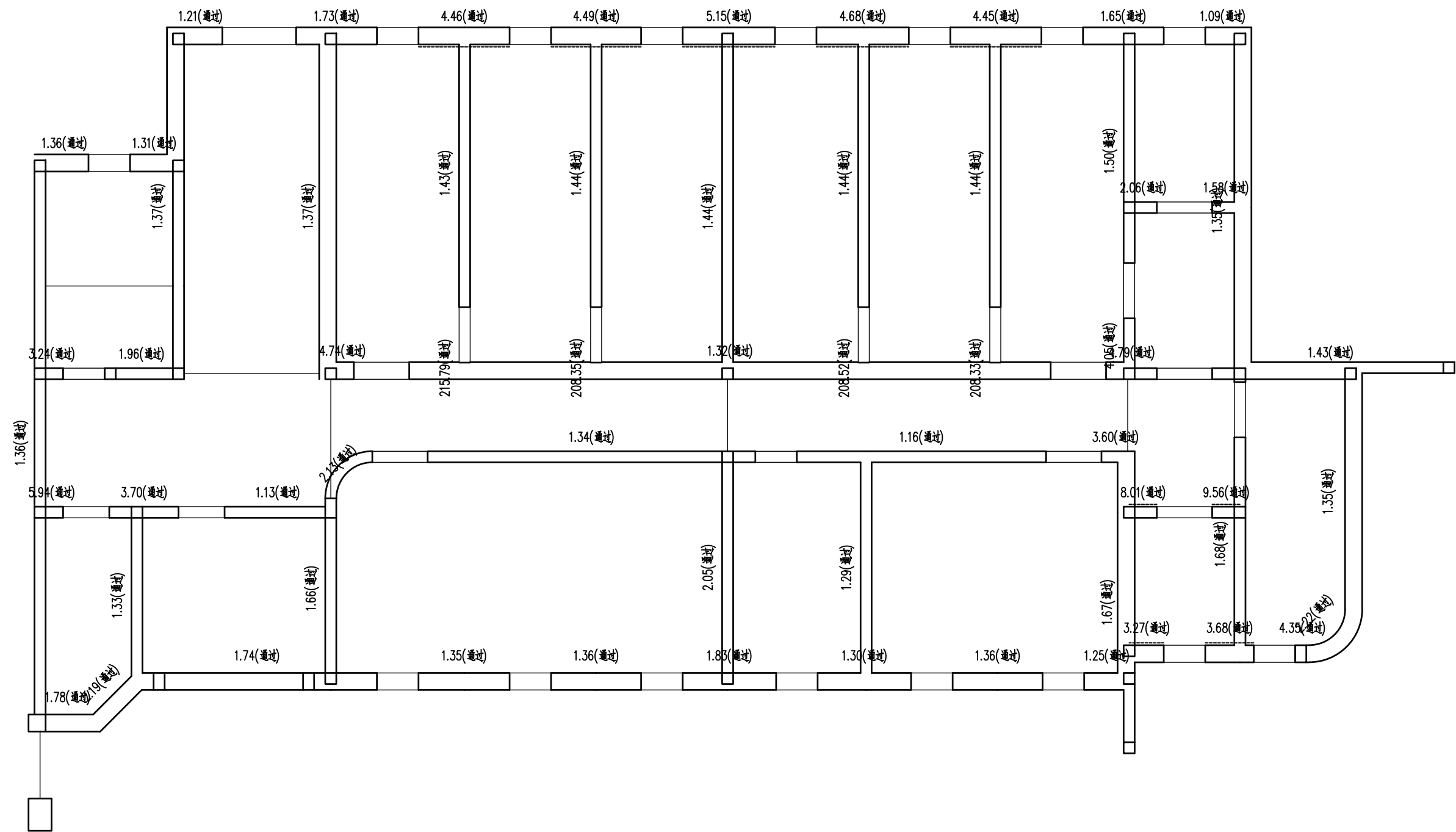


Ge=6340.8 W=3545.6 D=2760.2 L=1258.2 F=1027.4 V=1705.5 WAdd=122.6

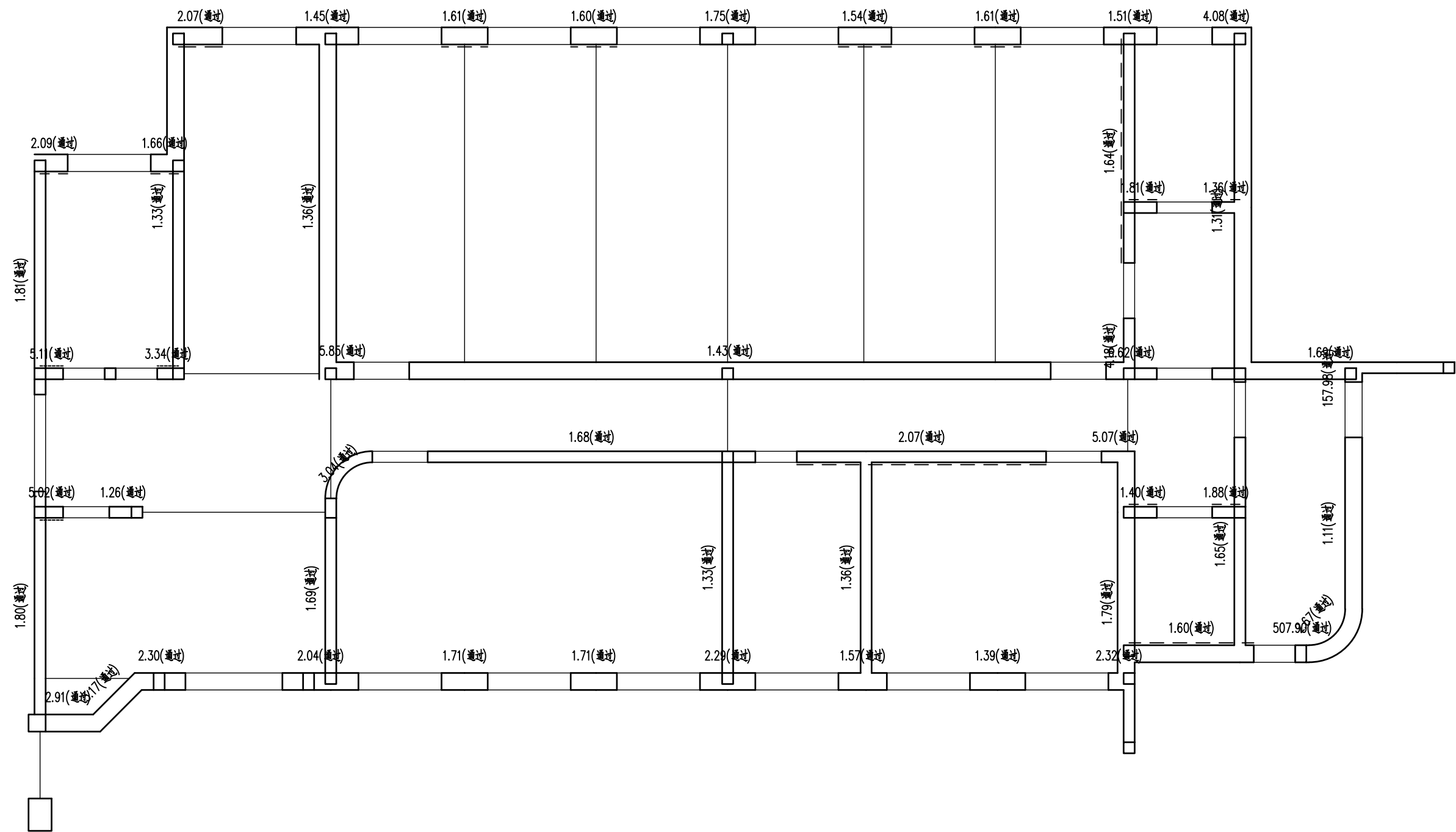
第4层 抗震计算结果



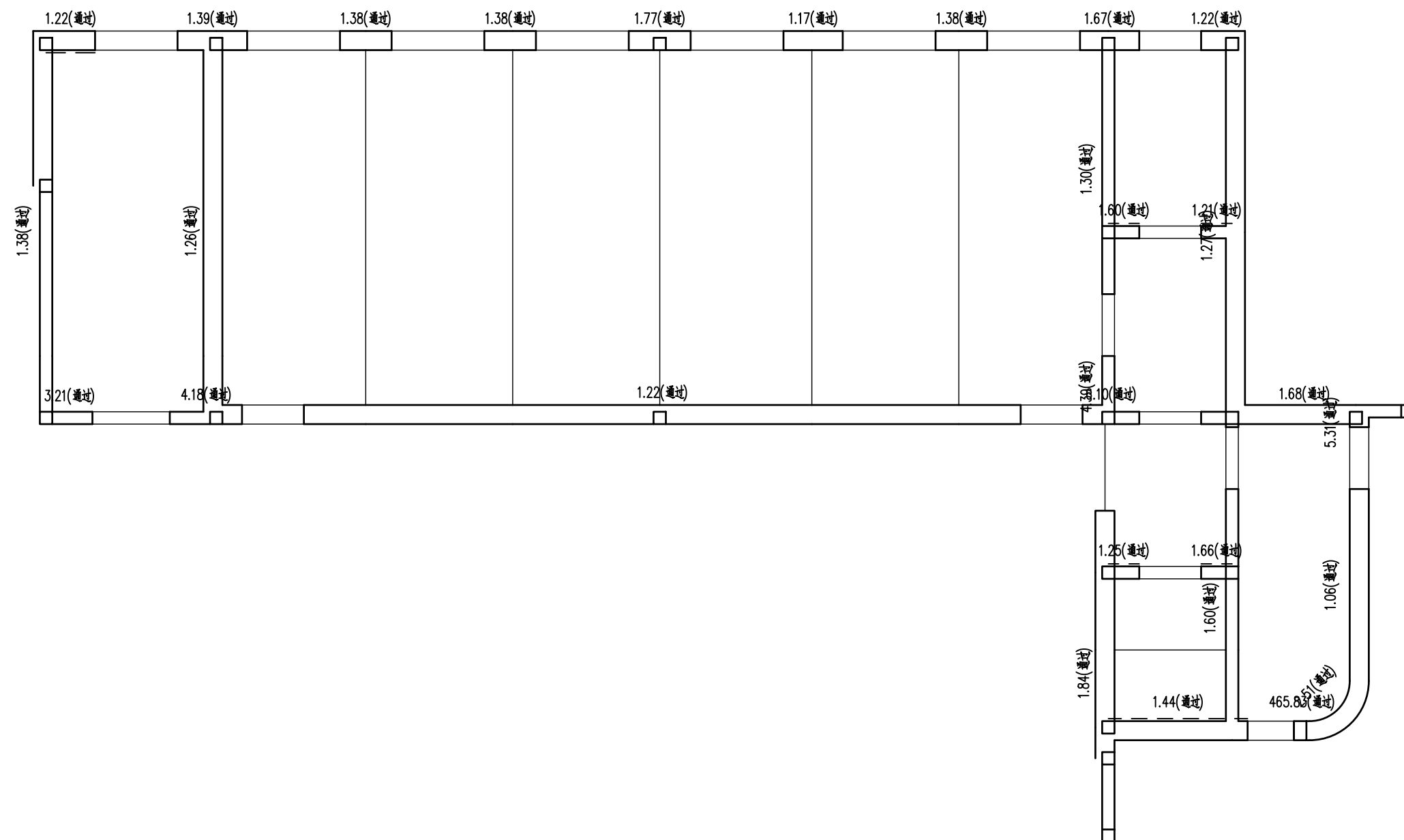
Ge=3138.8 W=2205.7 D=1932.5 L=177.8 F=678.1 V=1106.8 WAdd=29.2
第5层 抗震计算结果



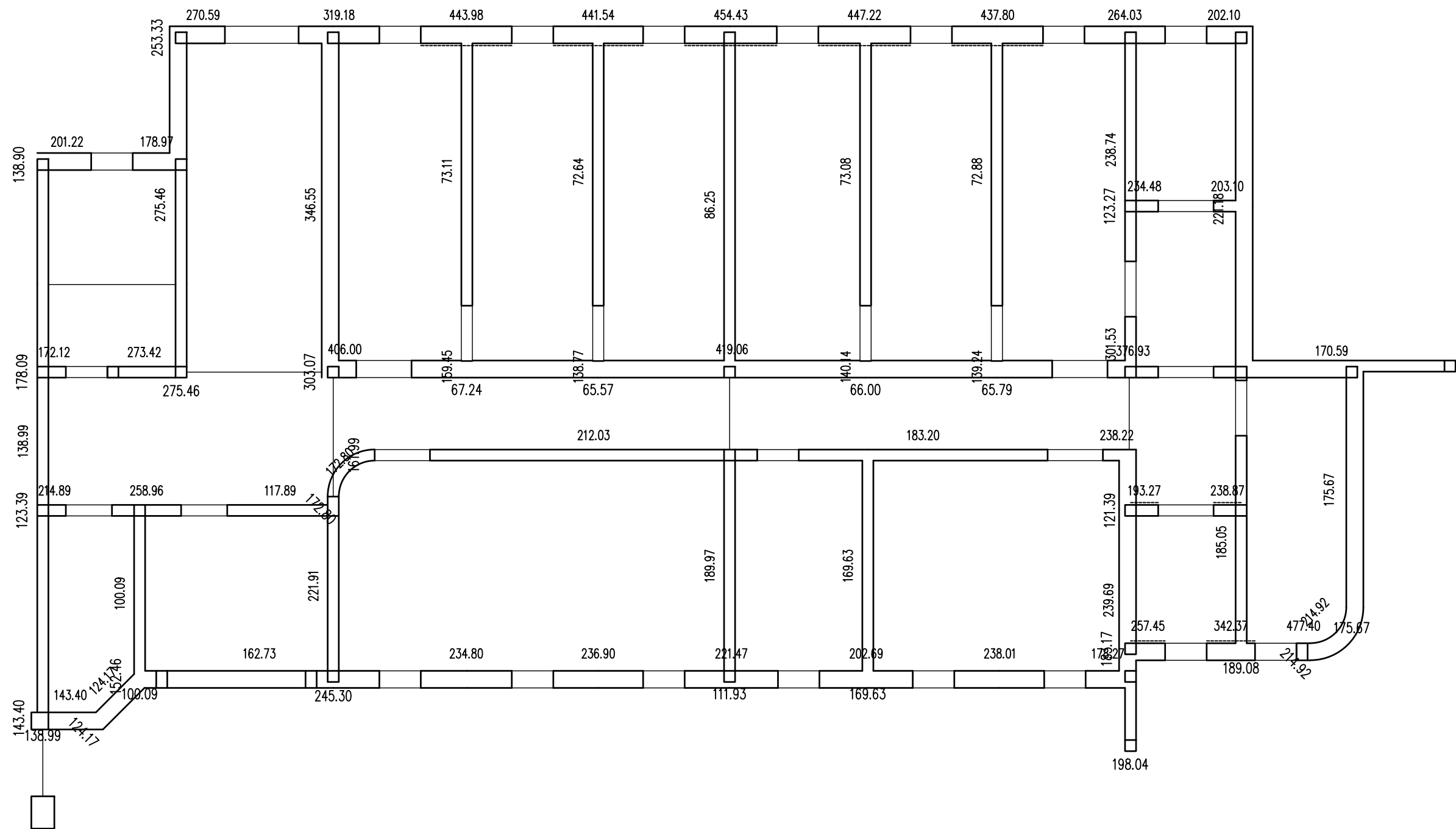
第1层 加固鉴定评级



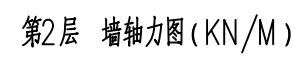
第4层 加固鉴定评级

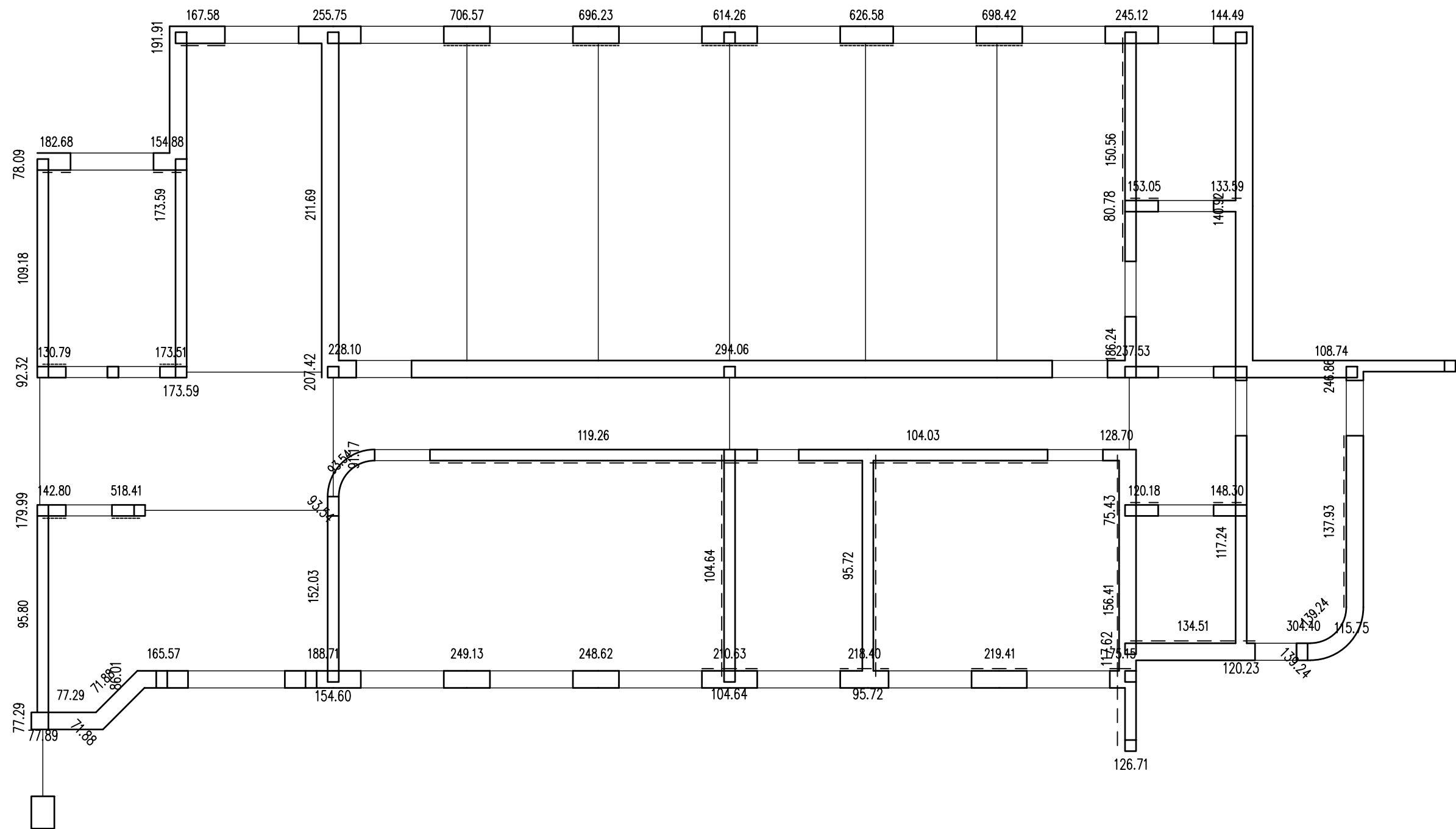


第5层 加固鉴定评级

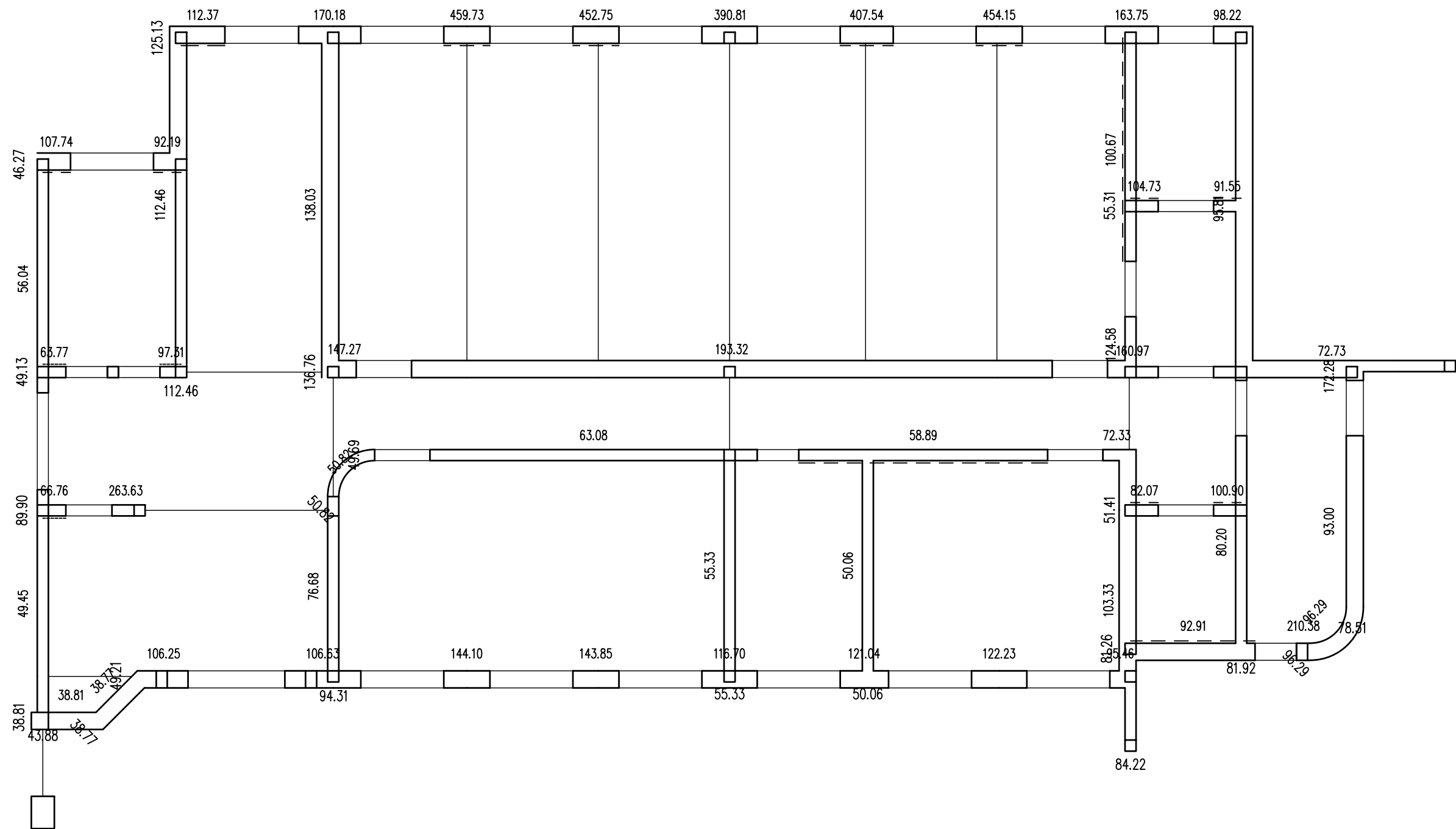


第1层 墙轴力图 (KN/M)

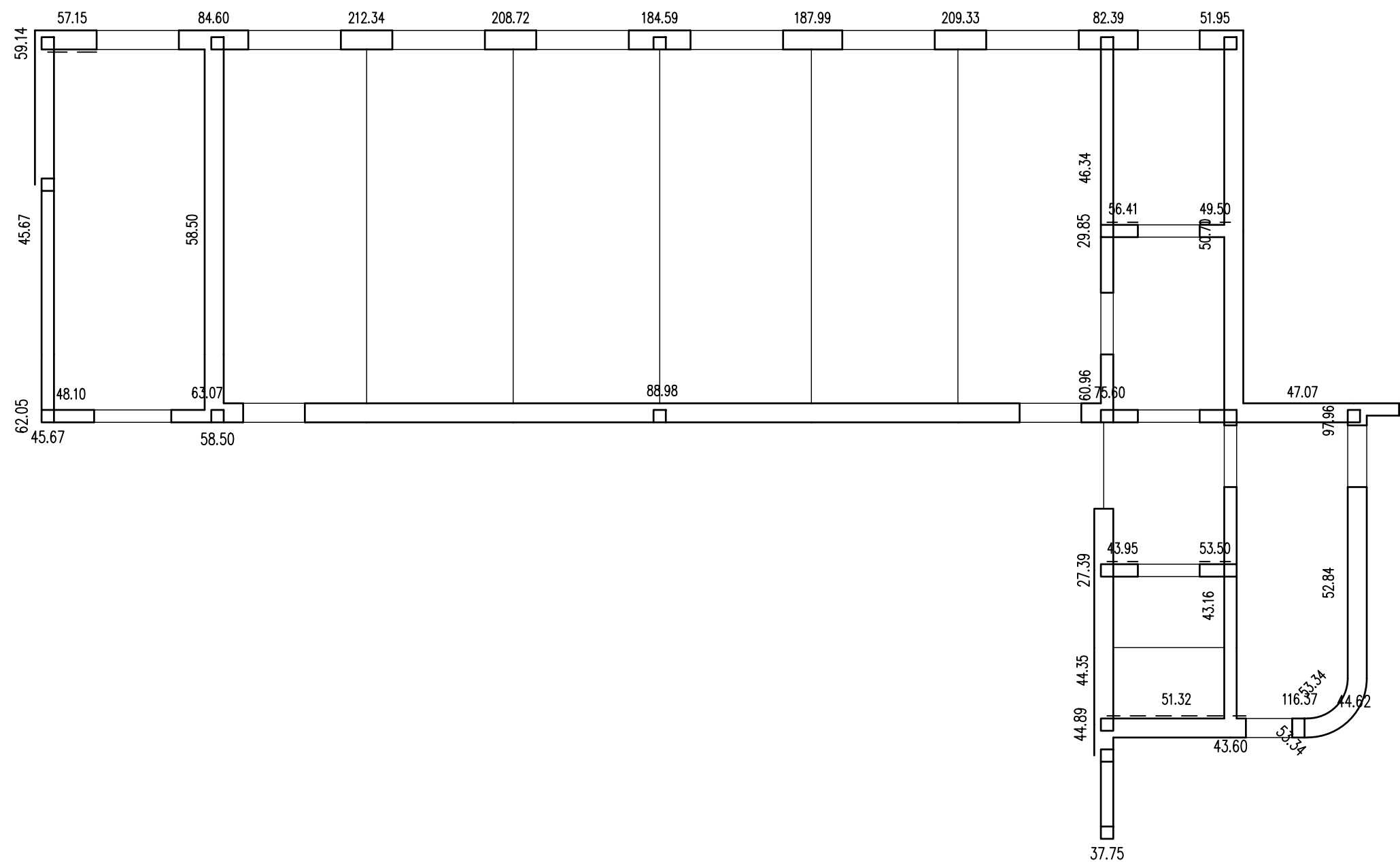




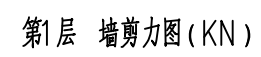
第3层 墙轴力图 (KN/M)

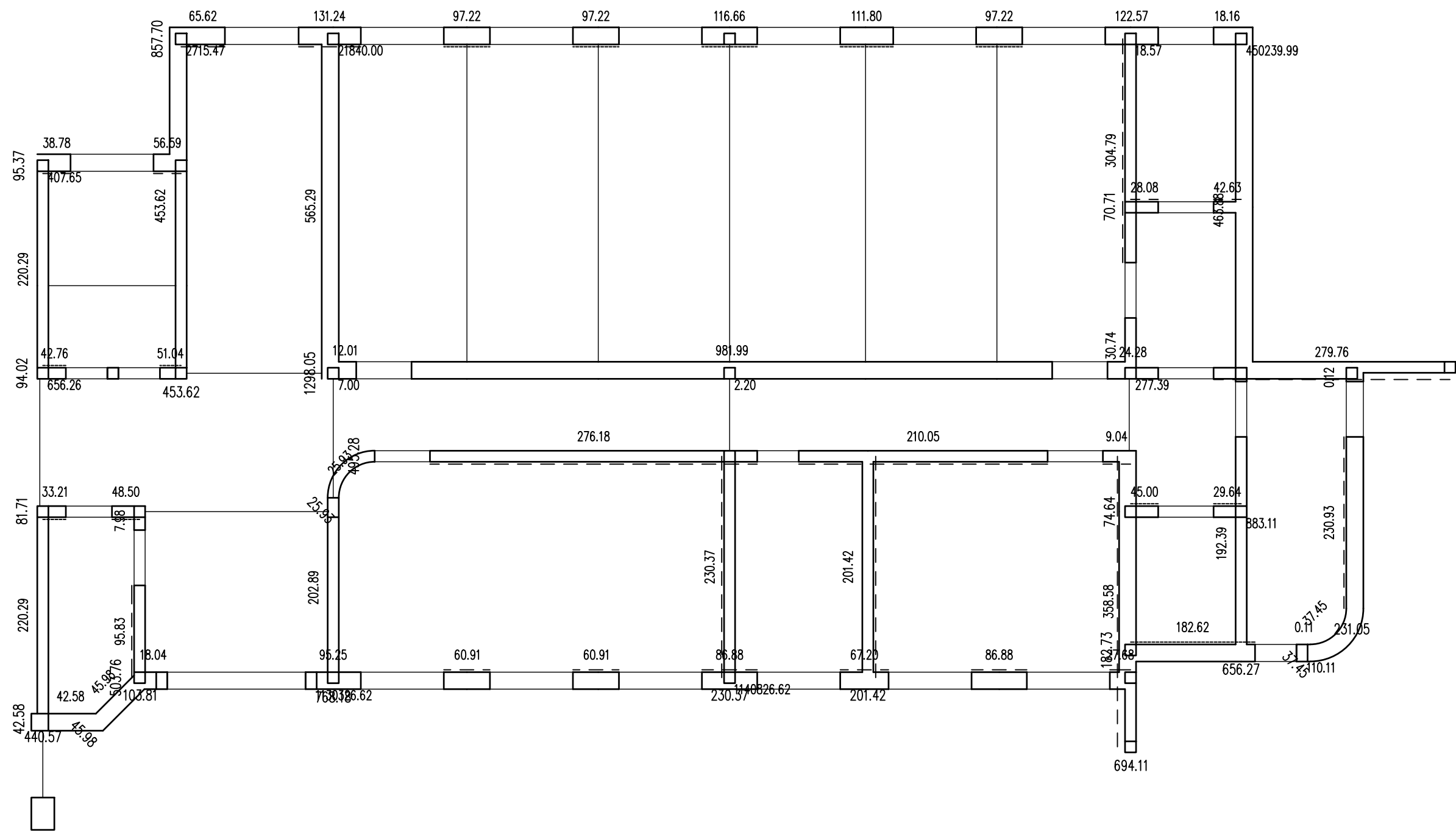


第4层 墙轴力图 (KN/M)

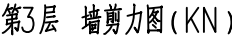


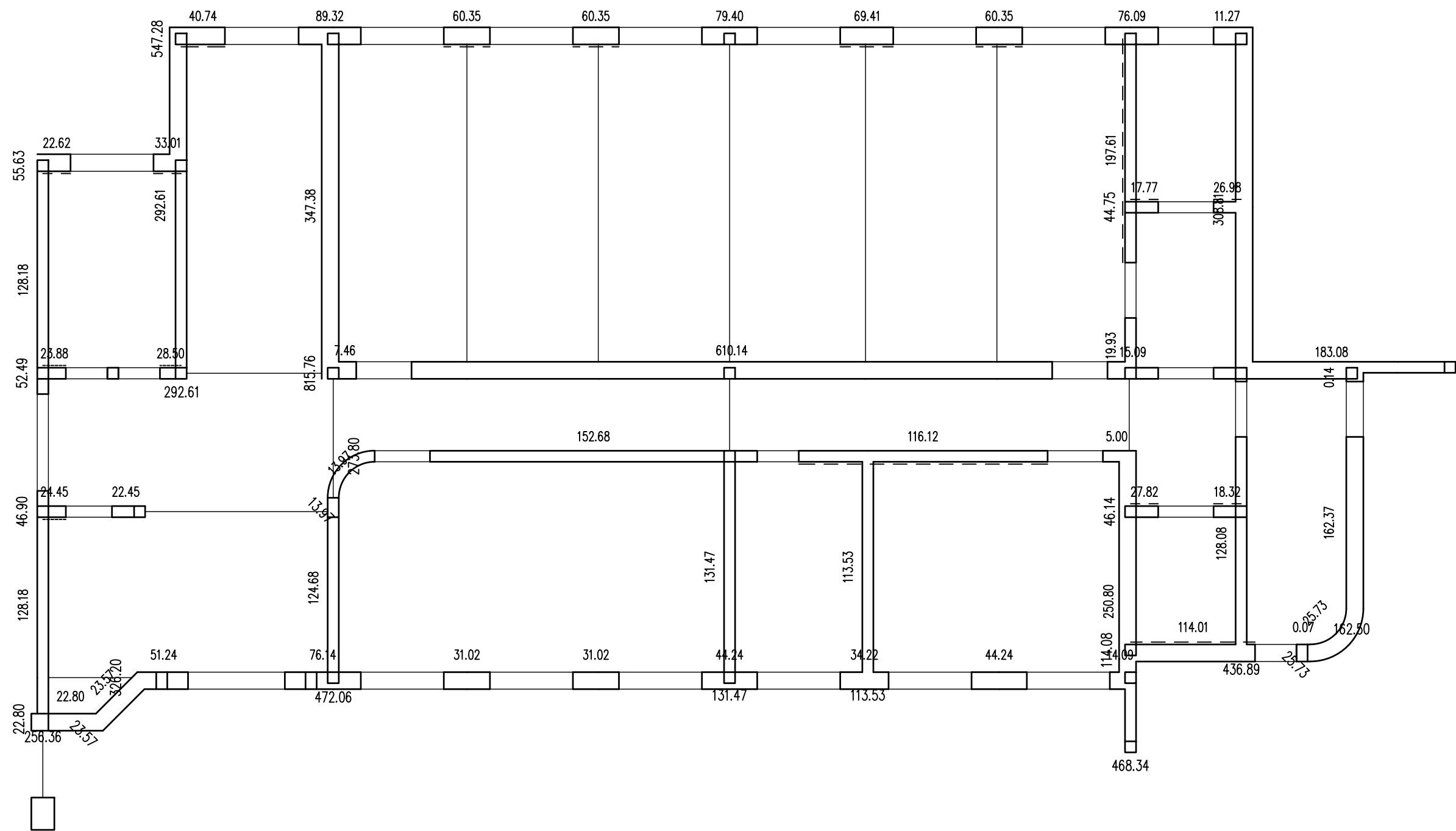
第5层 墙轴力图 (KN/M)



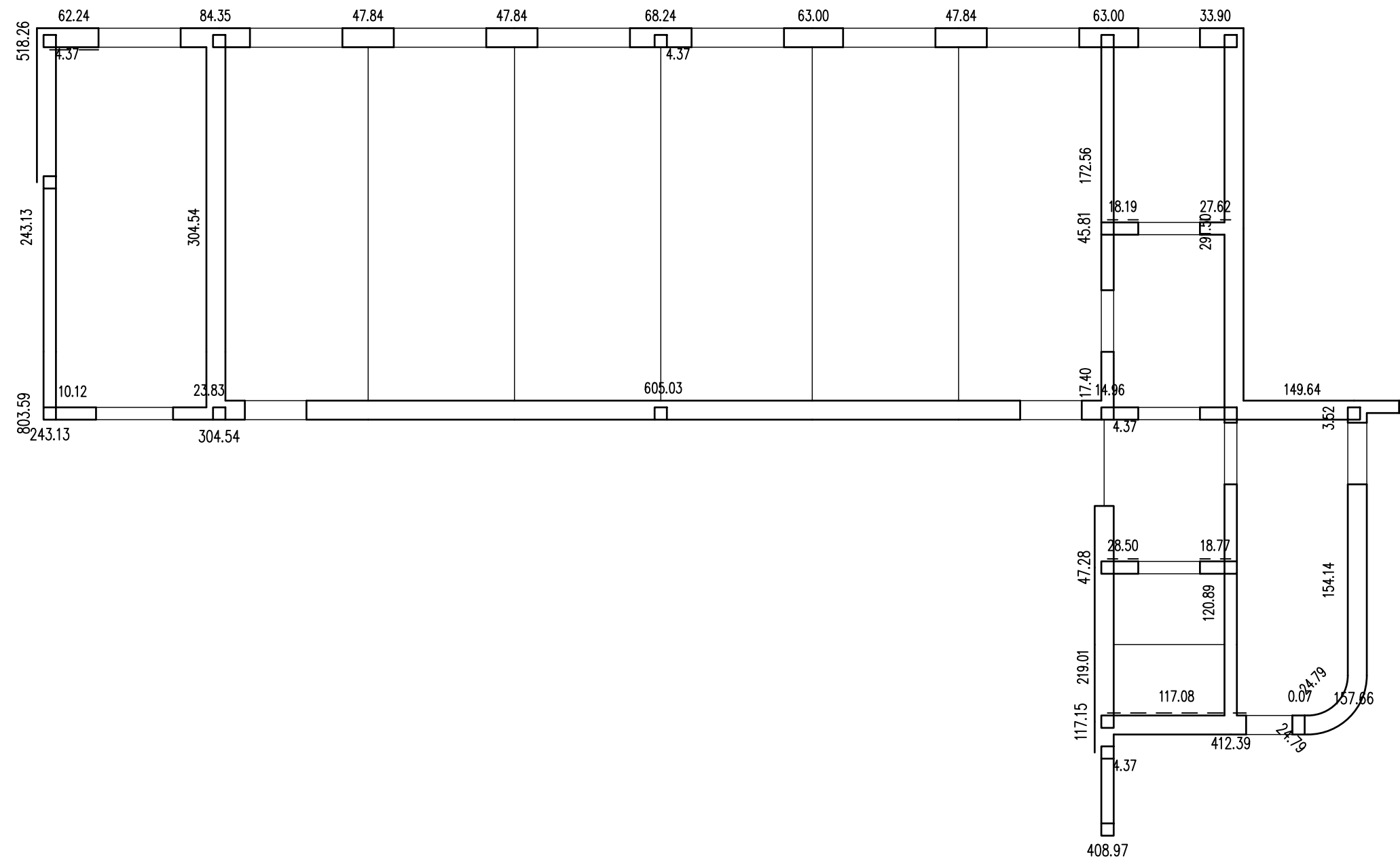


第2层 墙剪力图(KN)

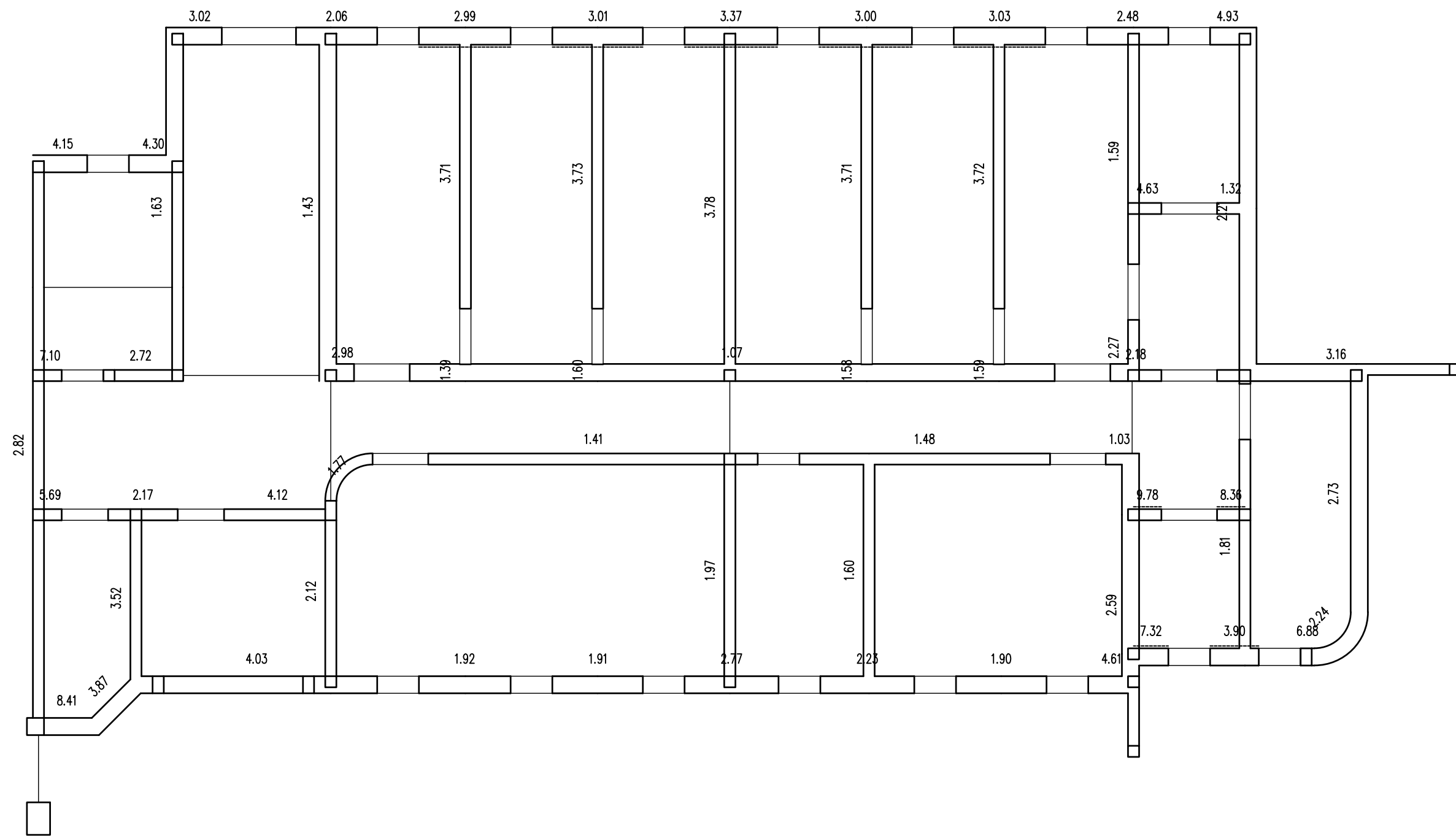




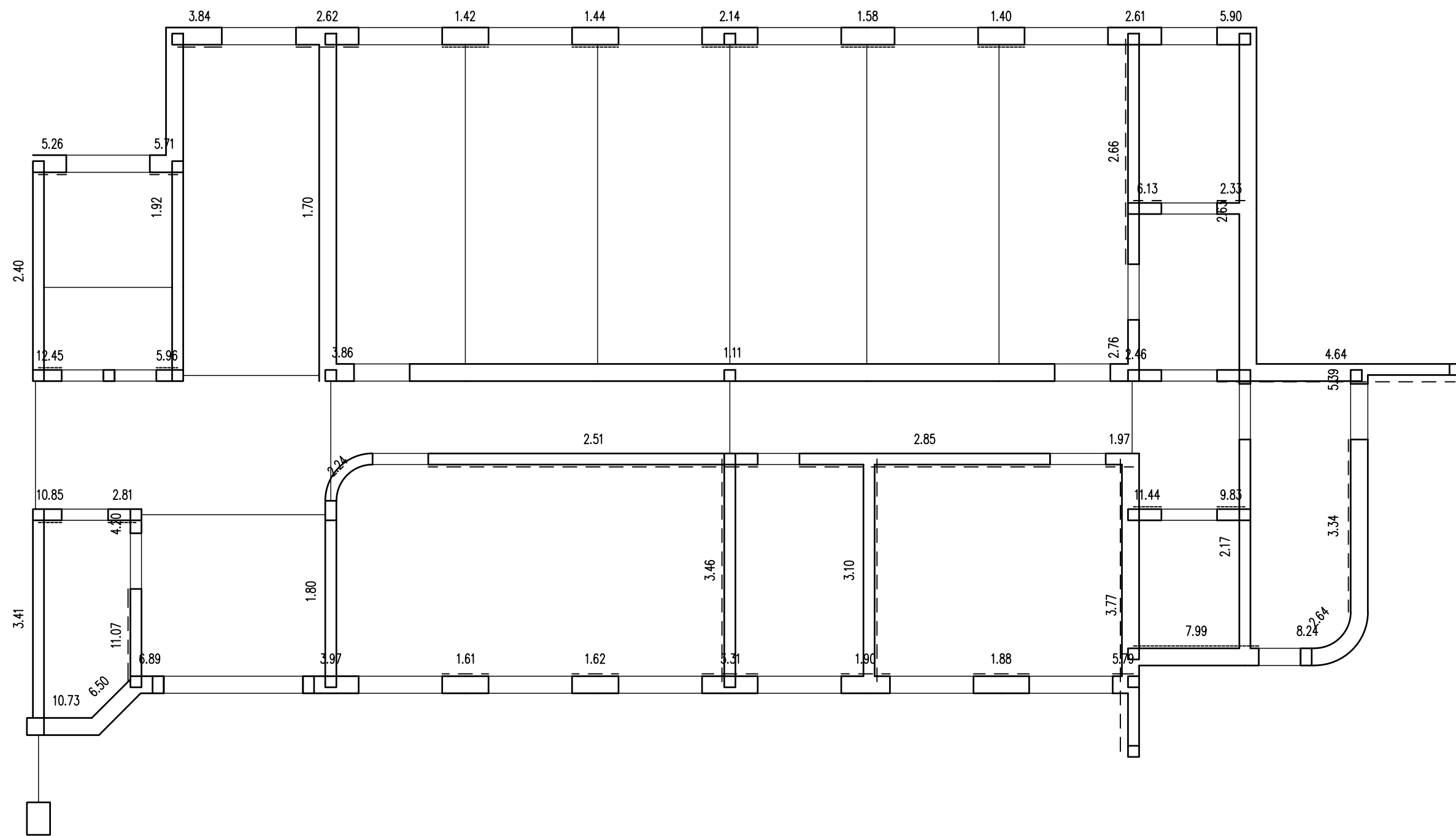
第4层 墙剪力图(KN)



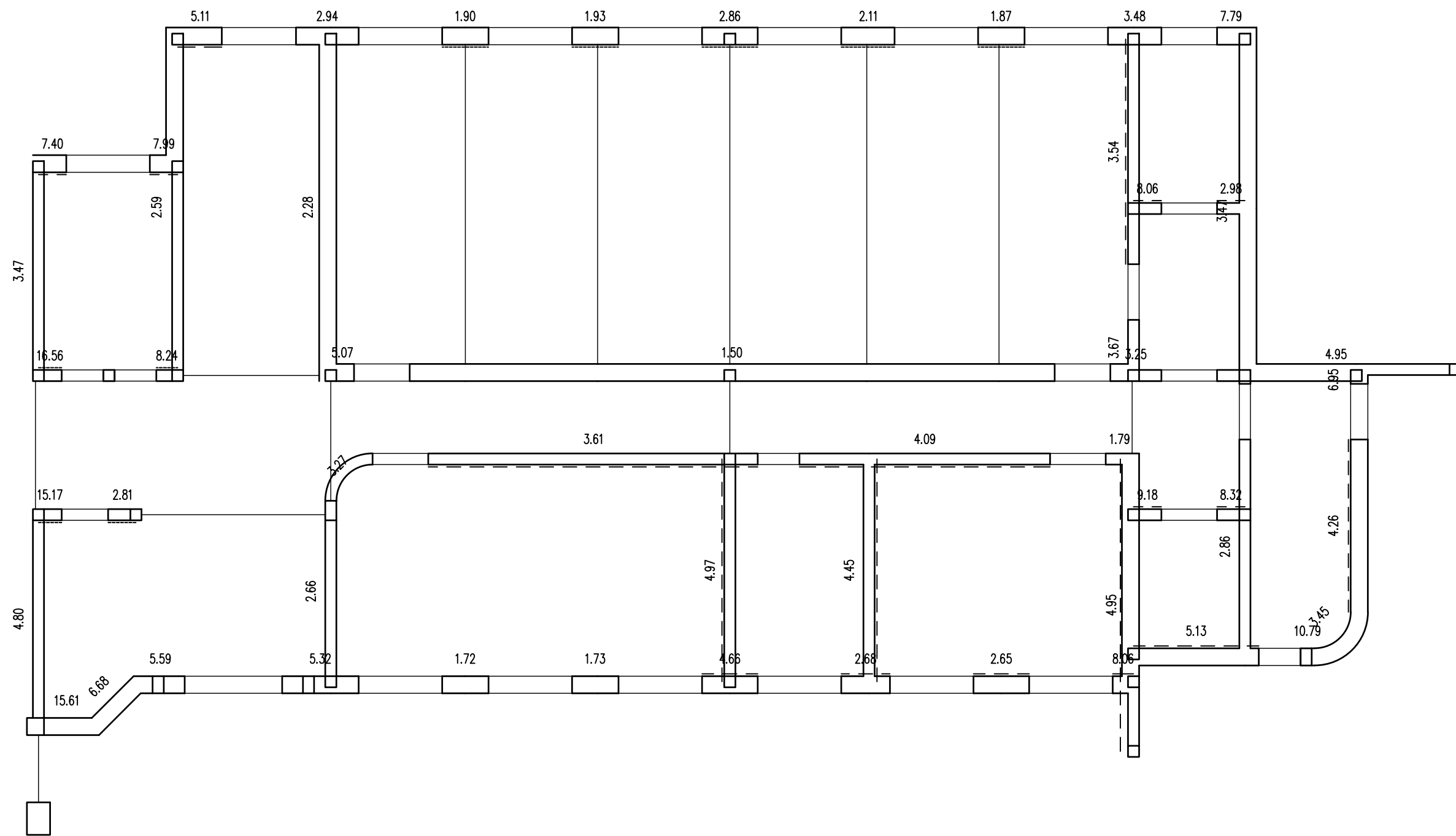
第5层 墙剪力图 (KN)



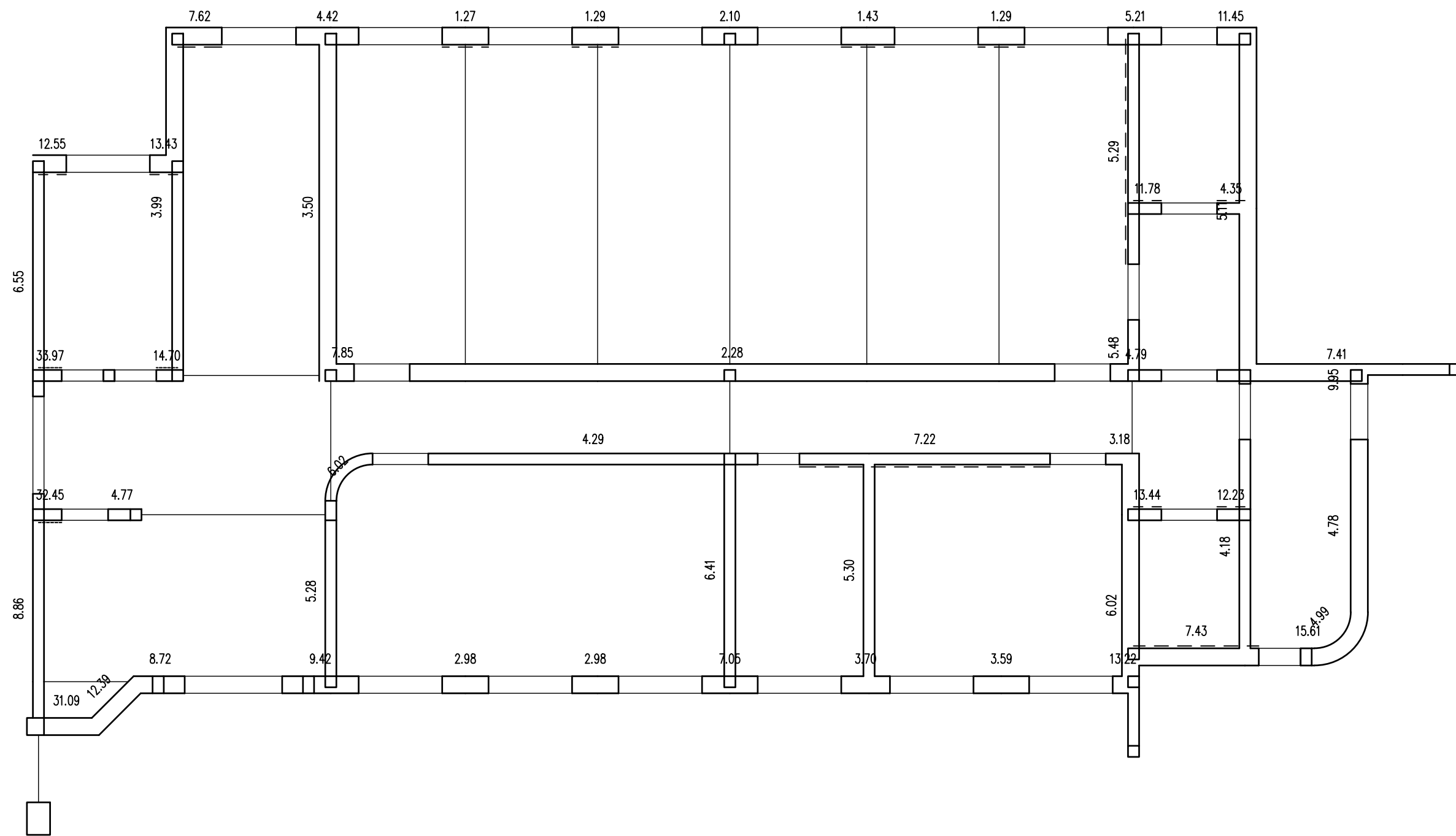
第1层 抗压计算结果



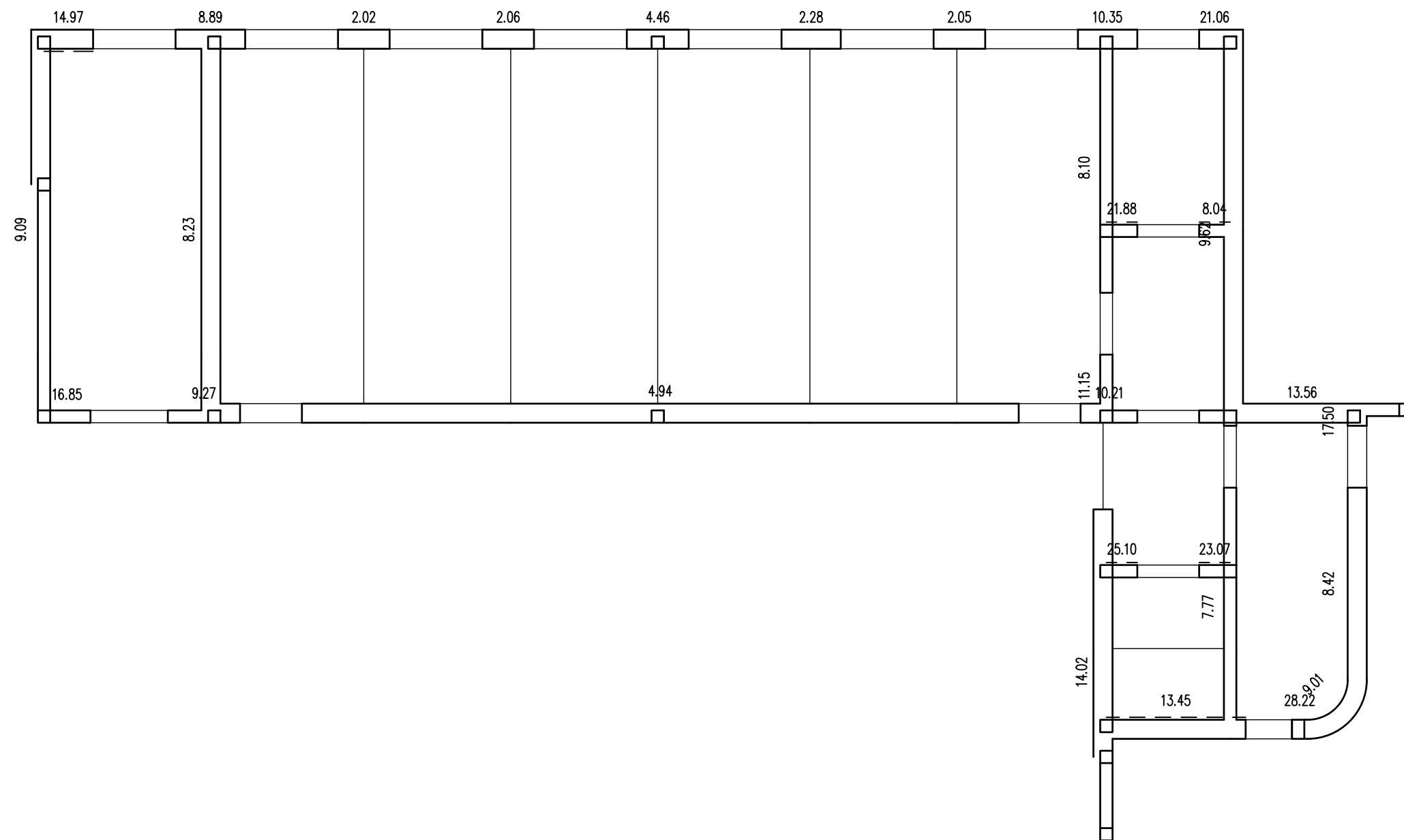
第2层 抗压计算结果



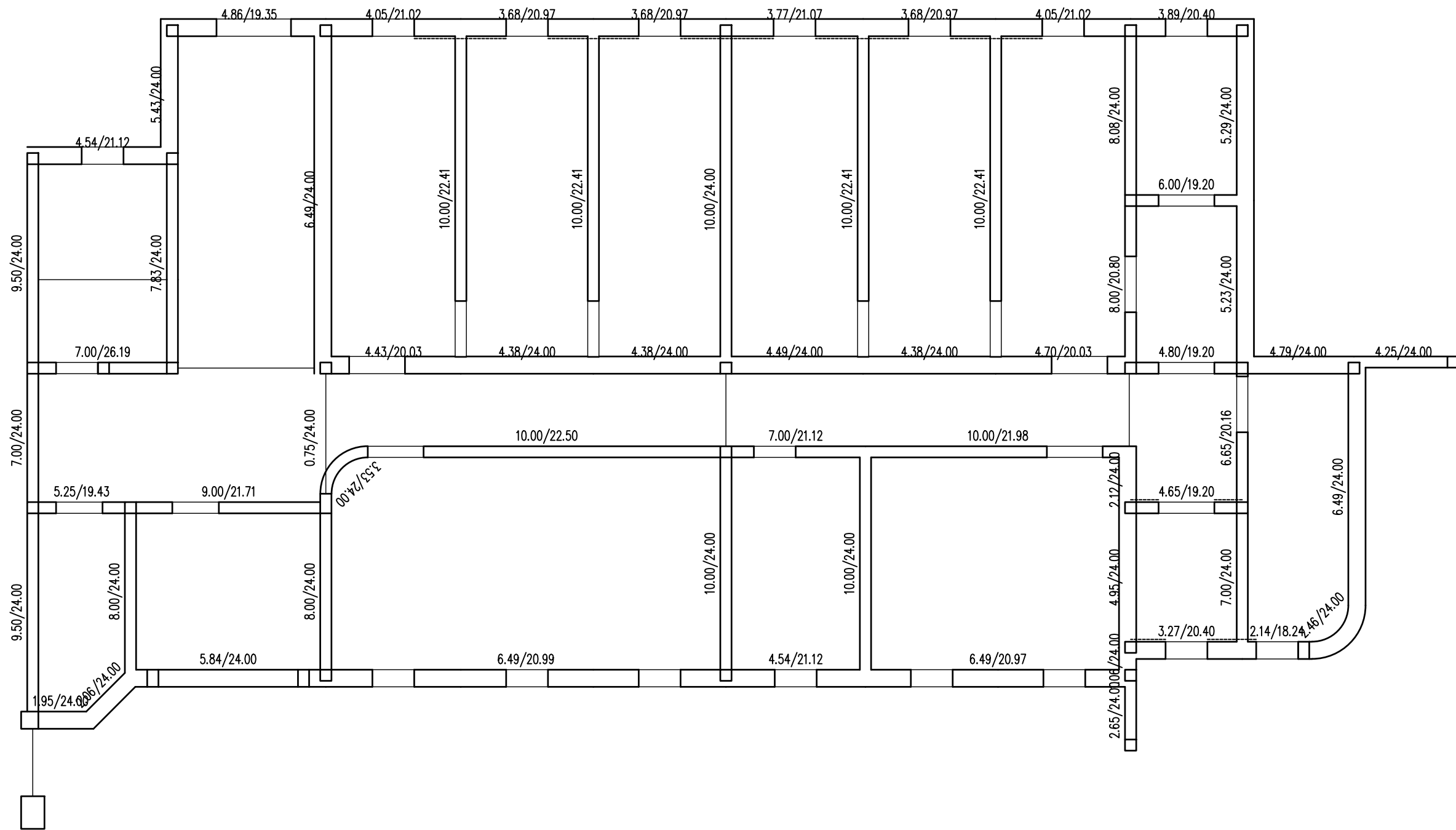
第3层 抗压计算结果



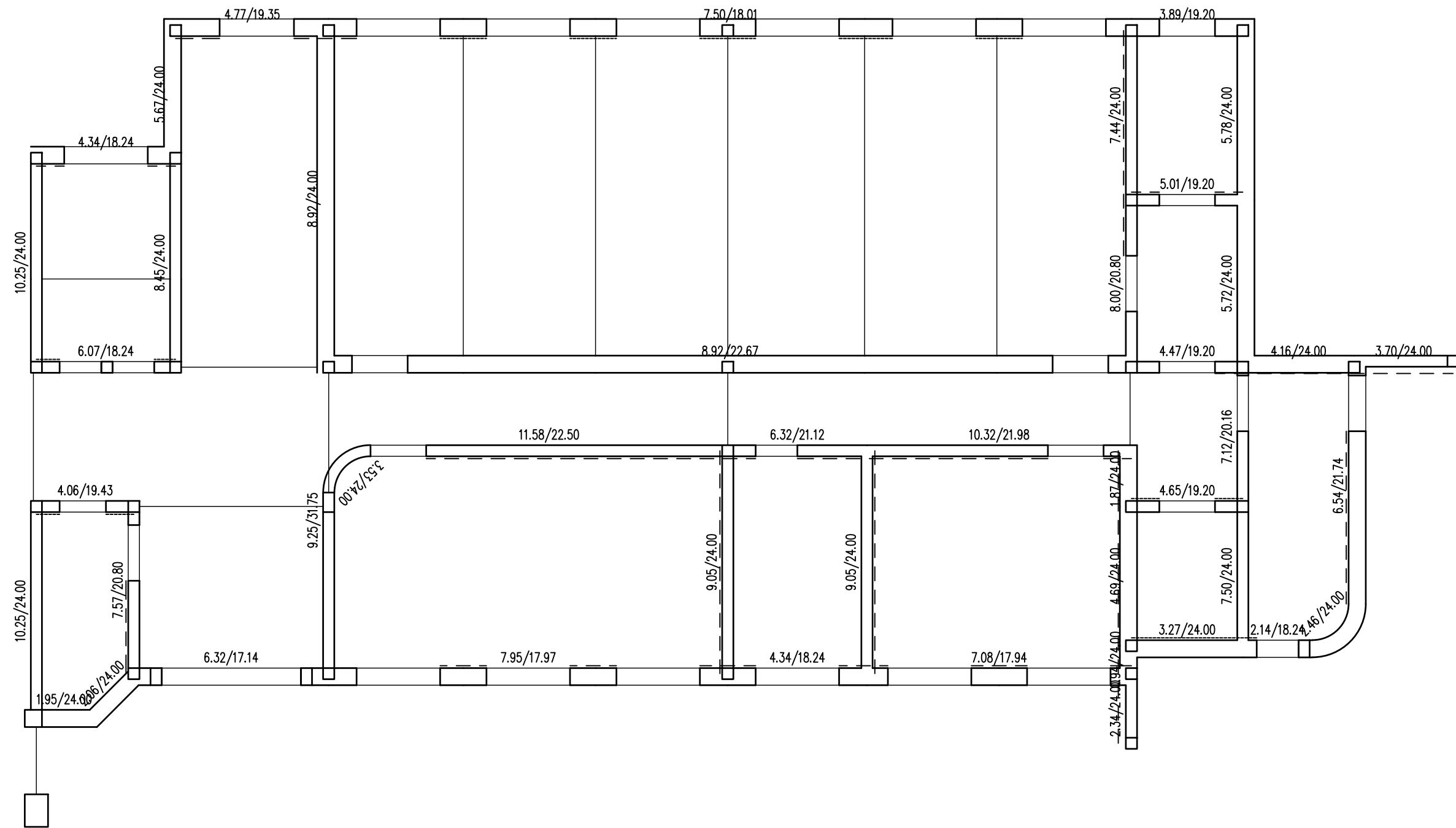
第4层 抗压计算结果



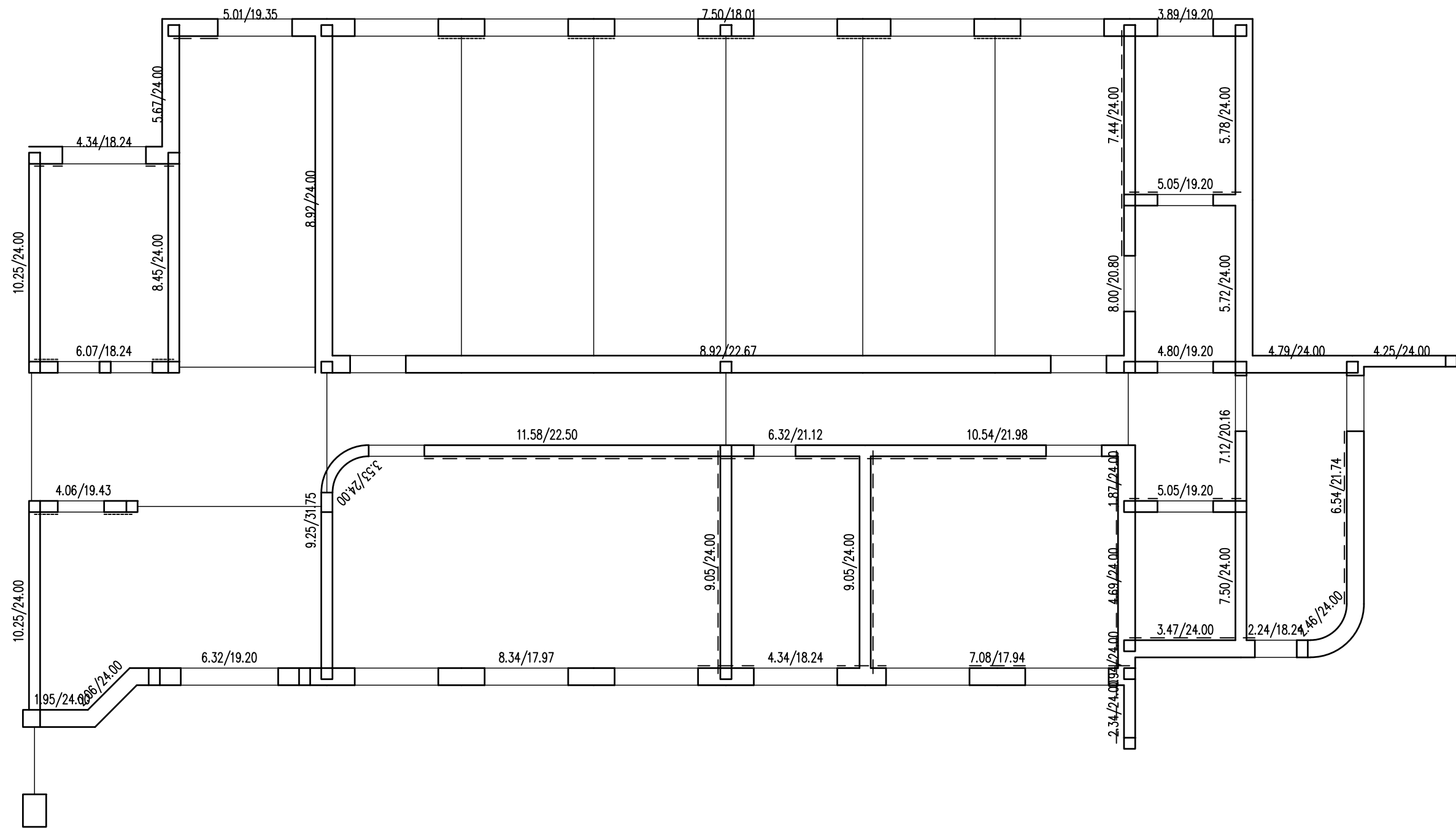
第5层 抗压计算结果



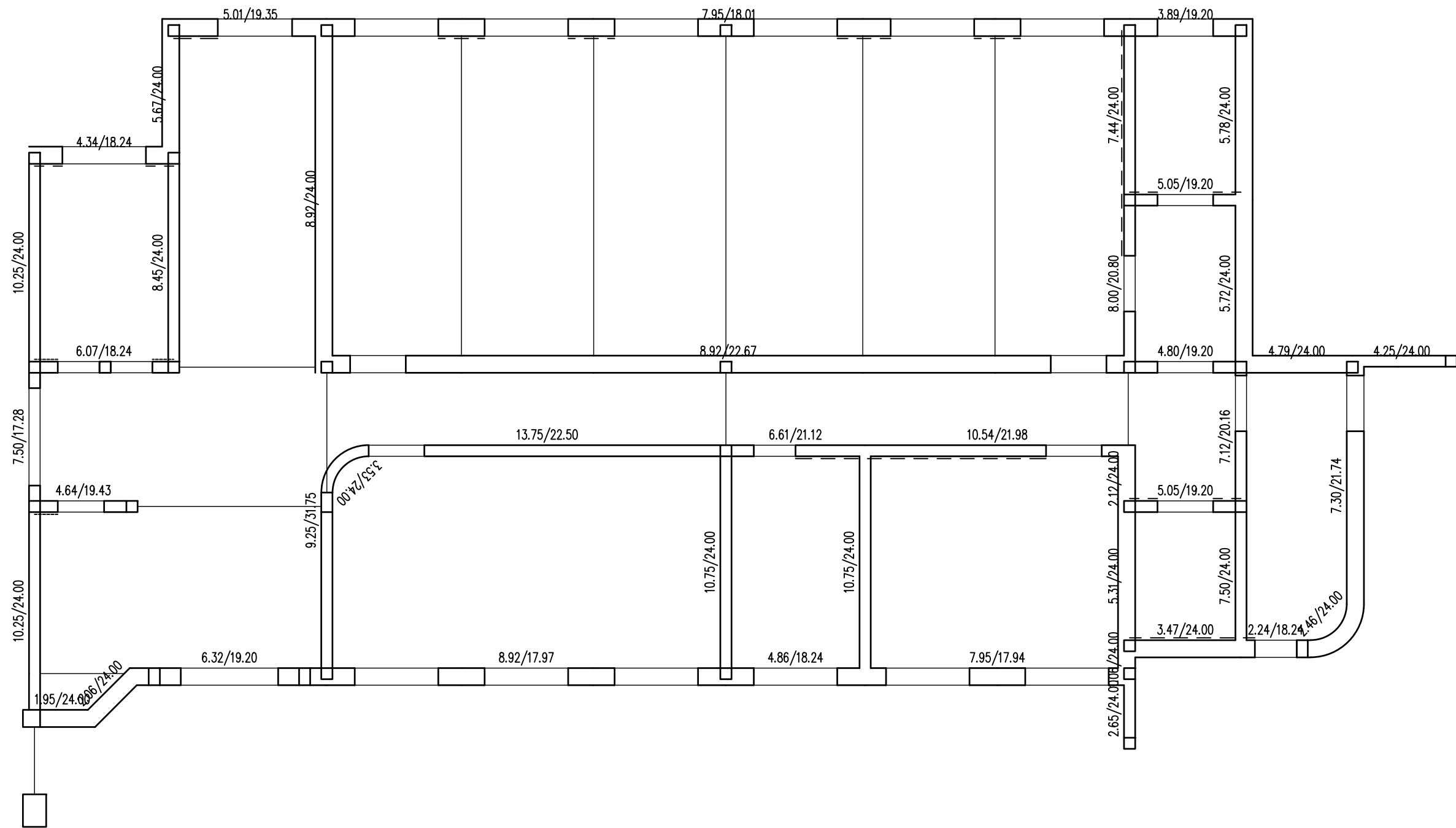
第1层 高厚比验算结果



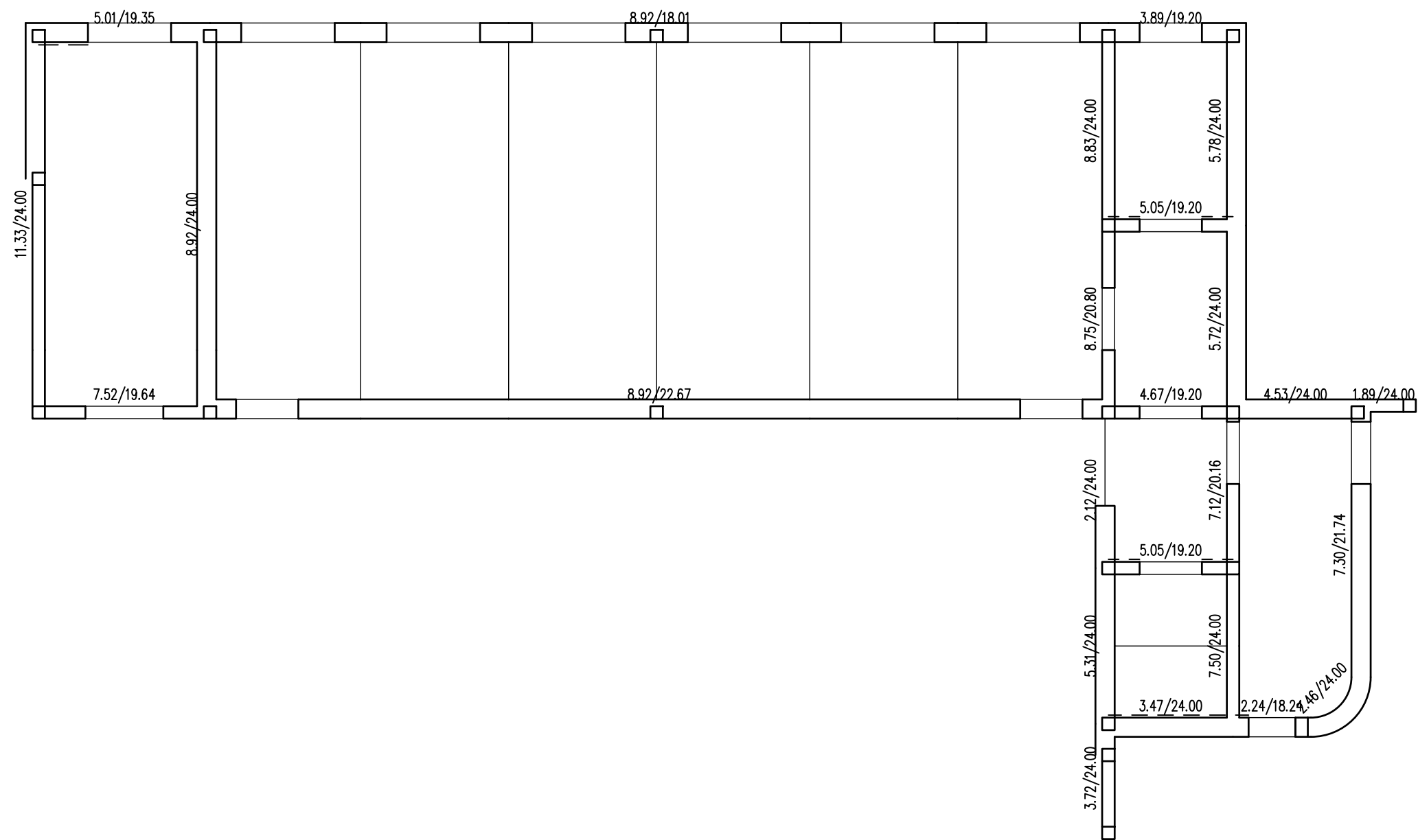
第2层 高厚比验算结果



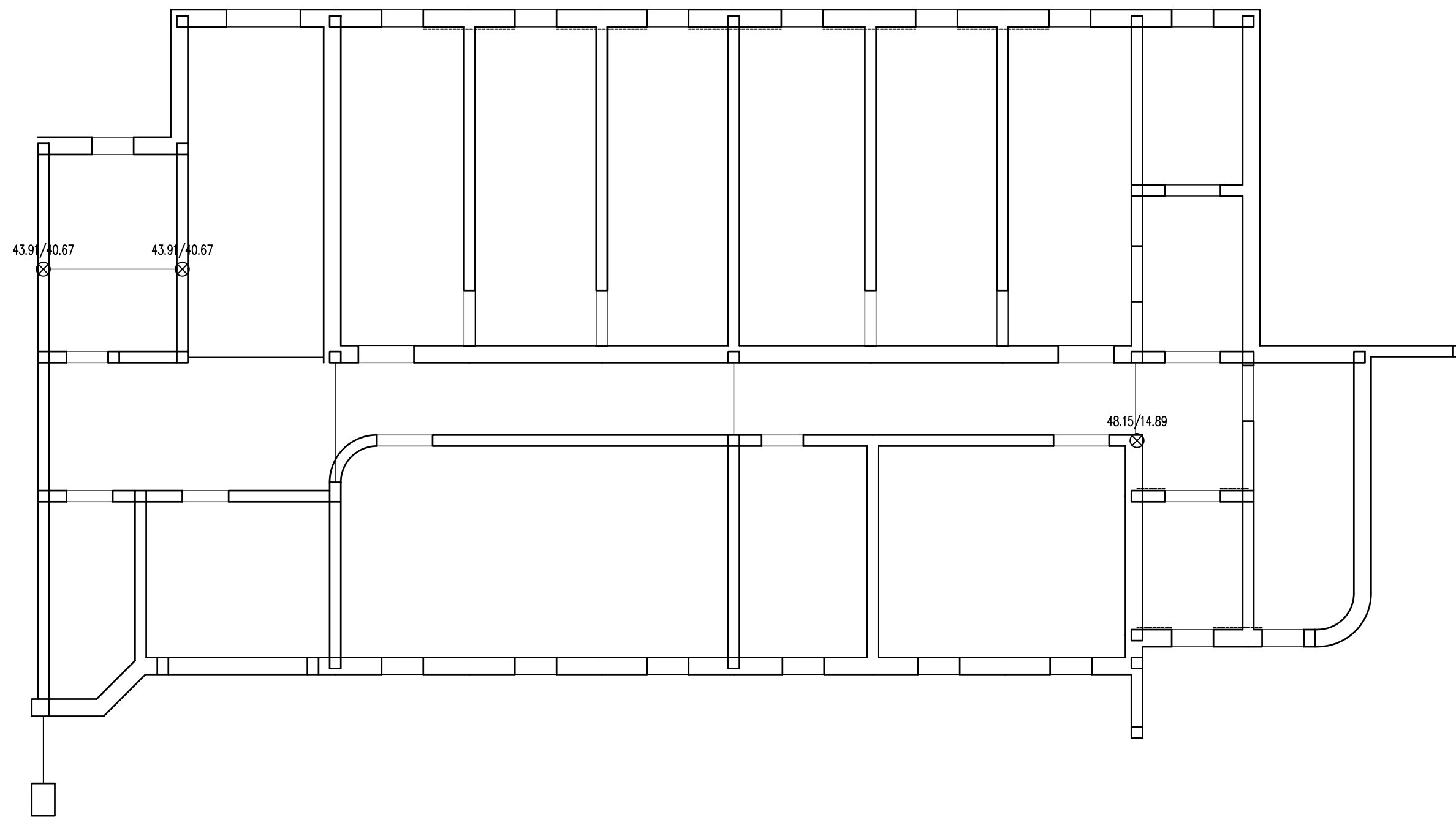
第3层 高厚比验算结果



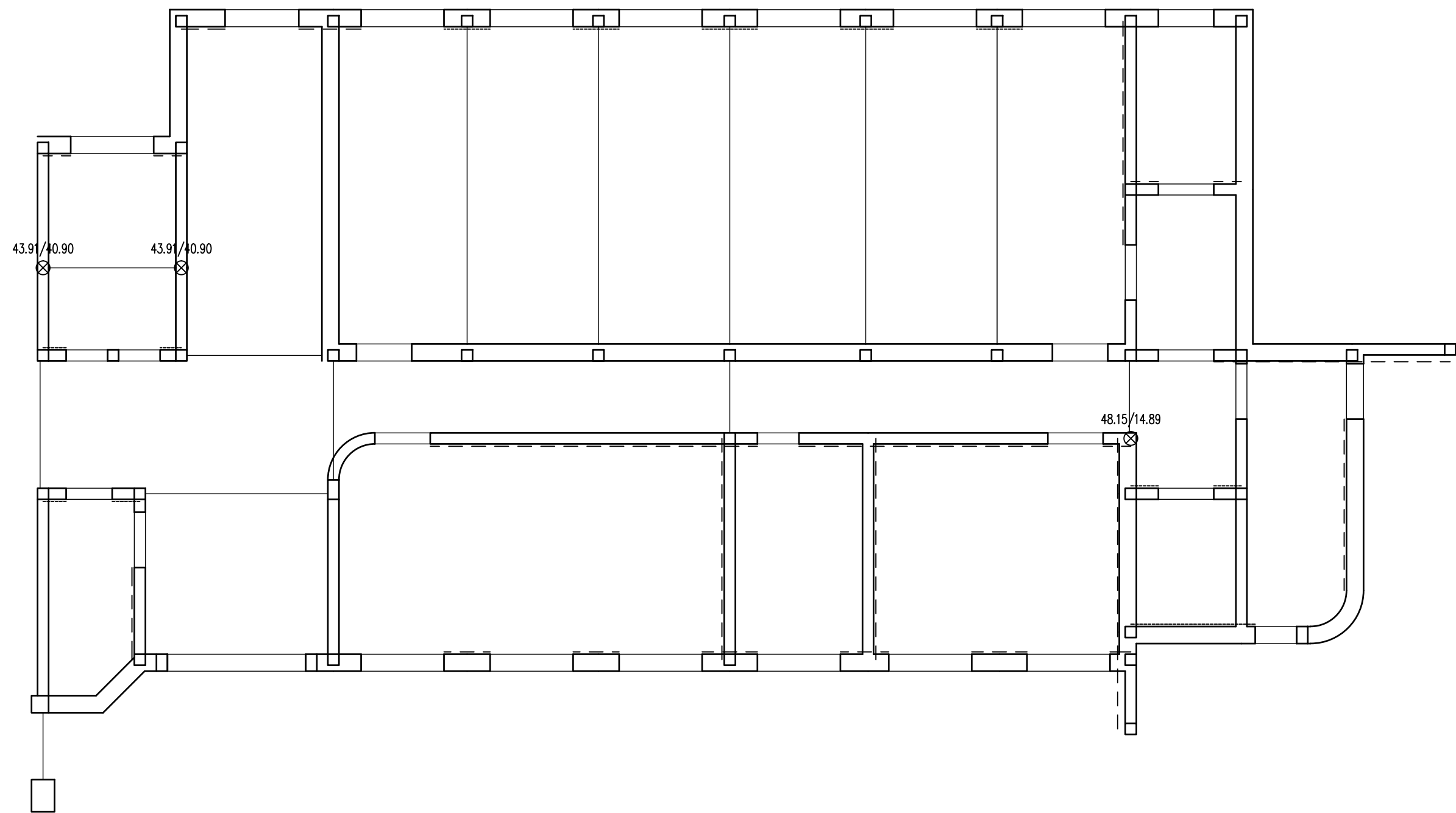
第4层 高厚比验算结果



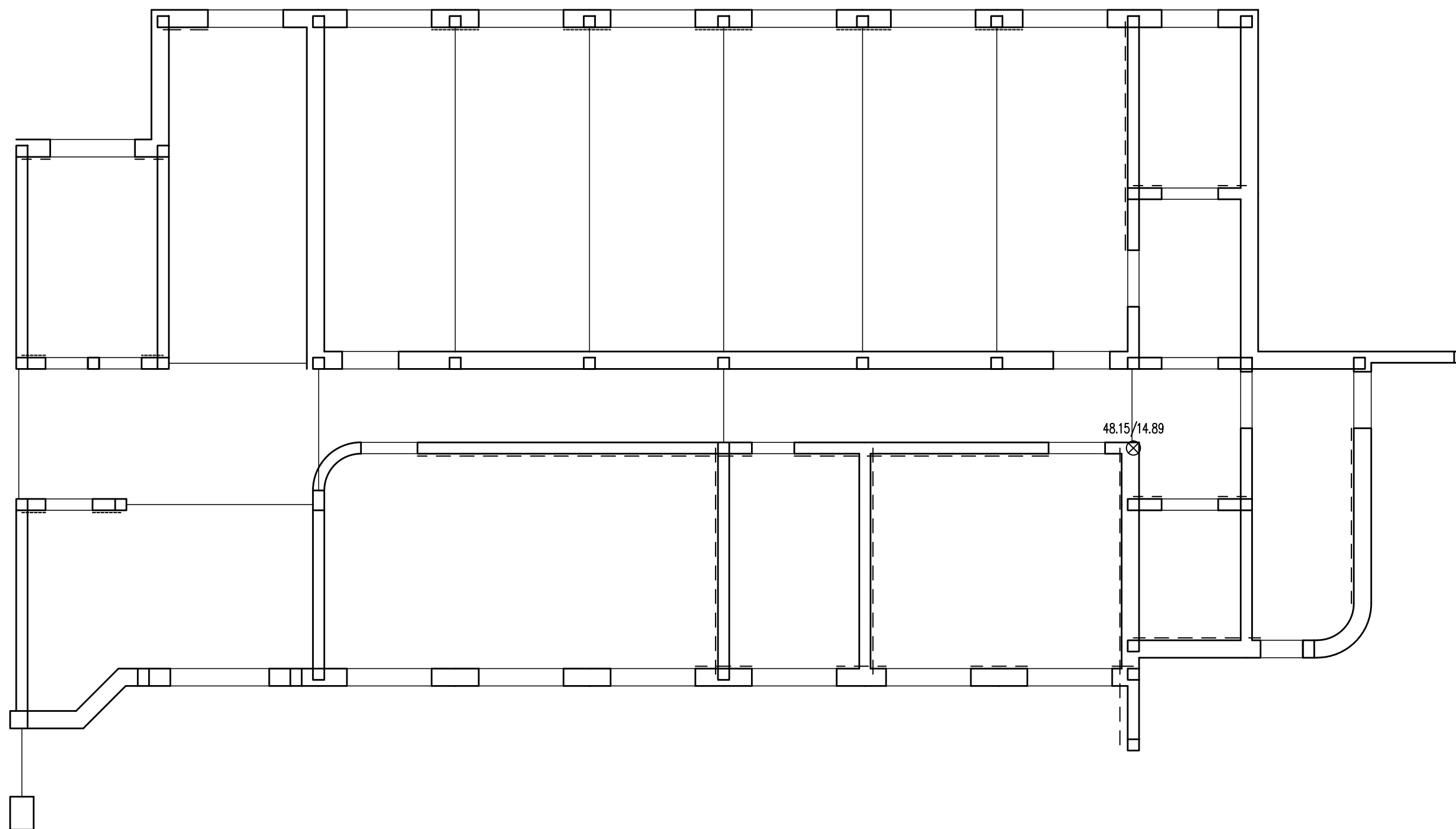
第5层 高厚比验算结果



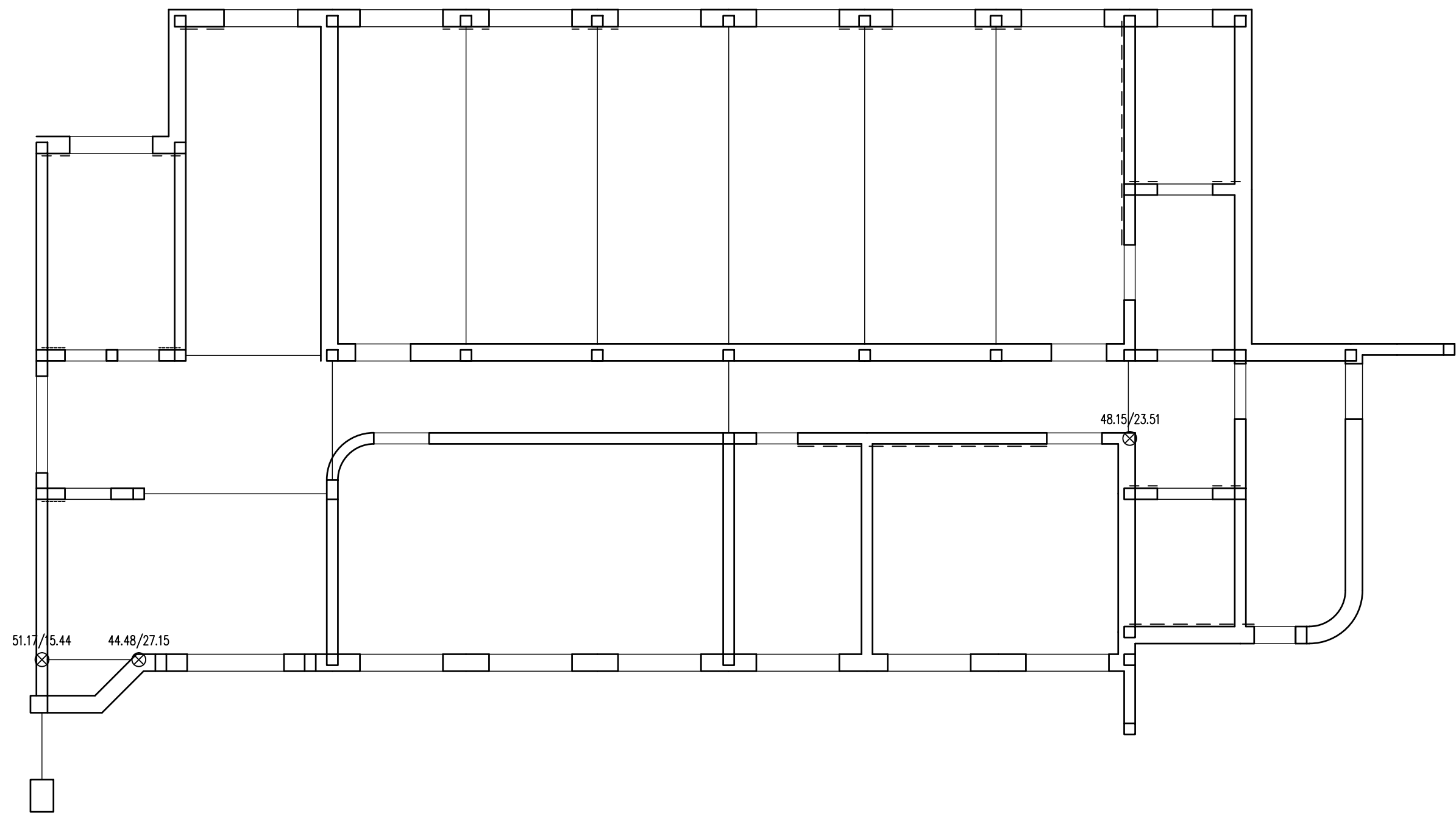
第1层 局部承压验算结果



第2层 局部承压验算结果



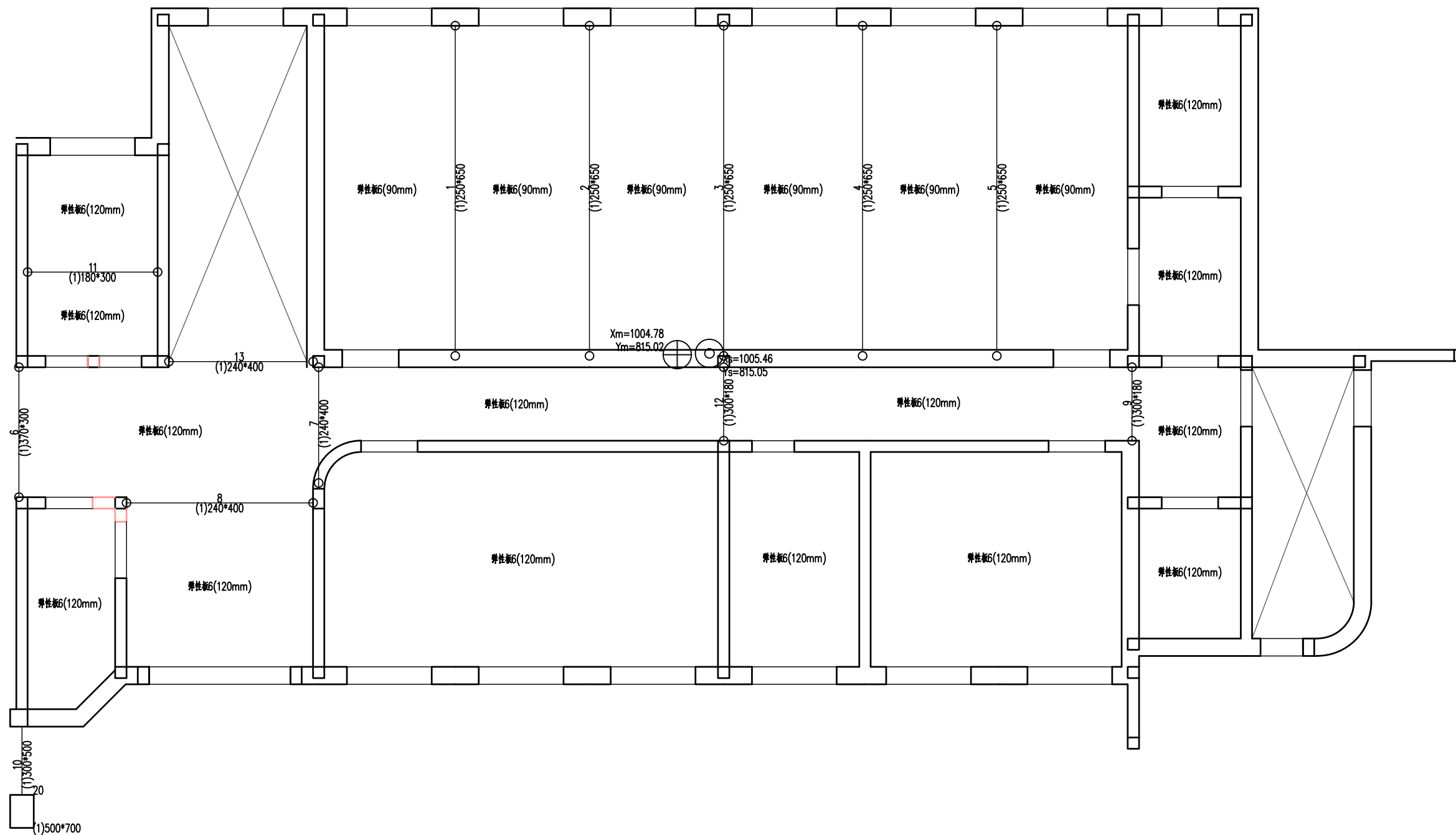
第3层 局部承压验算结果



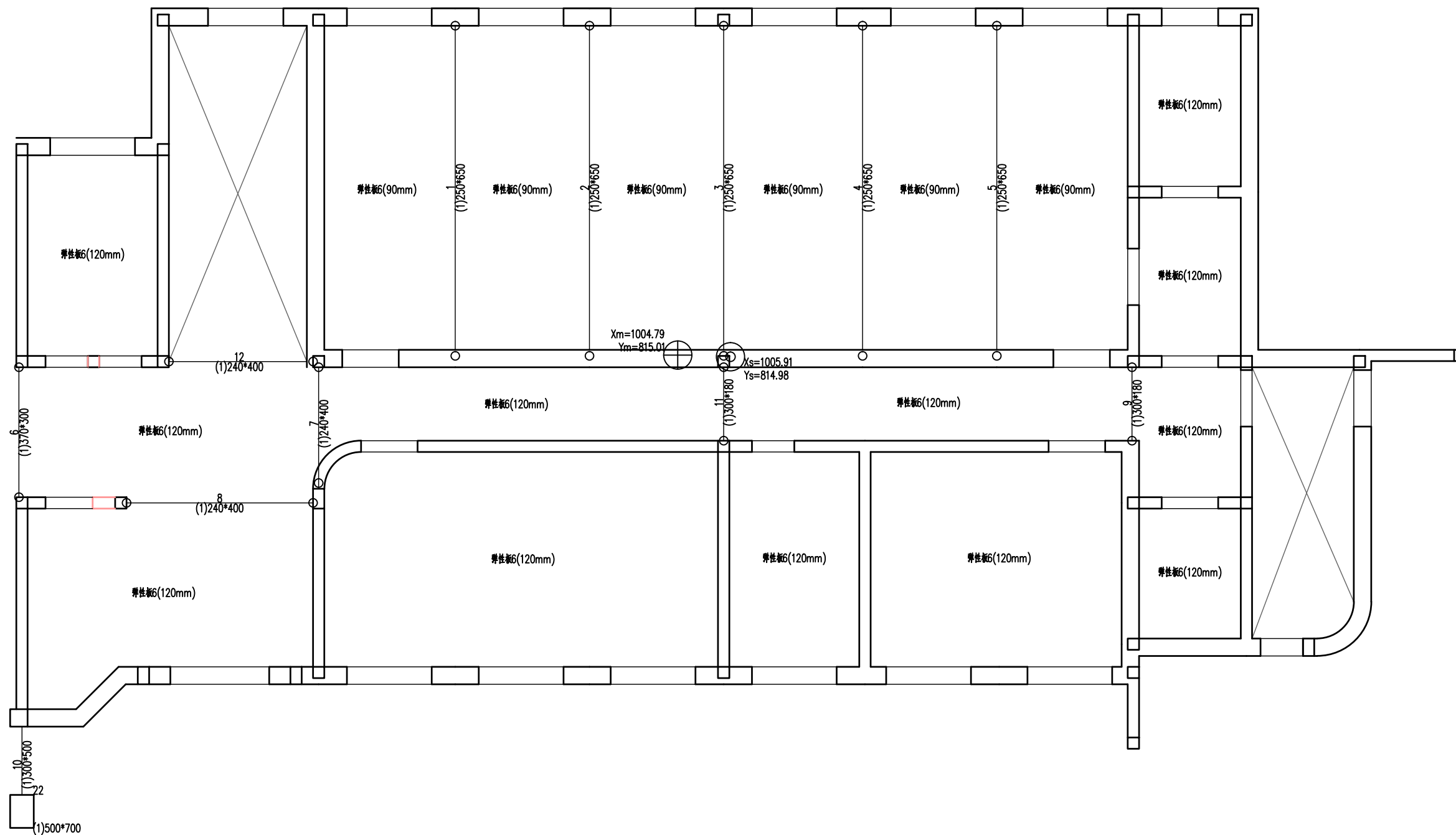
第4层 局部承压验算结果



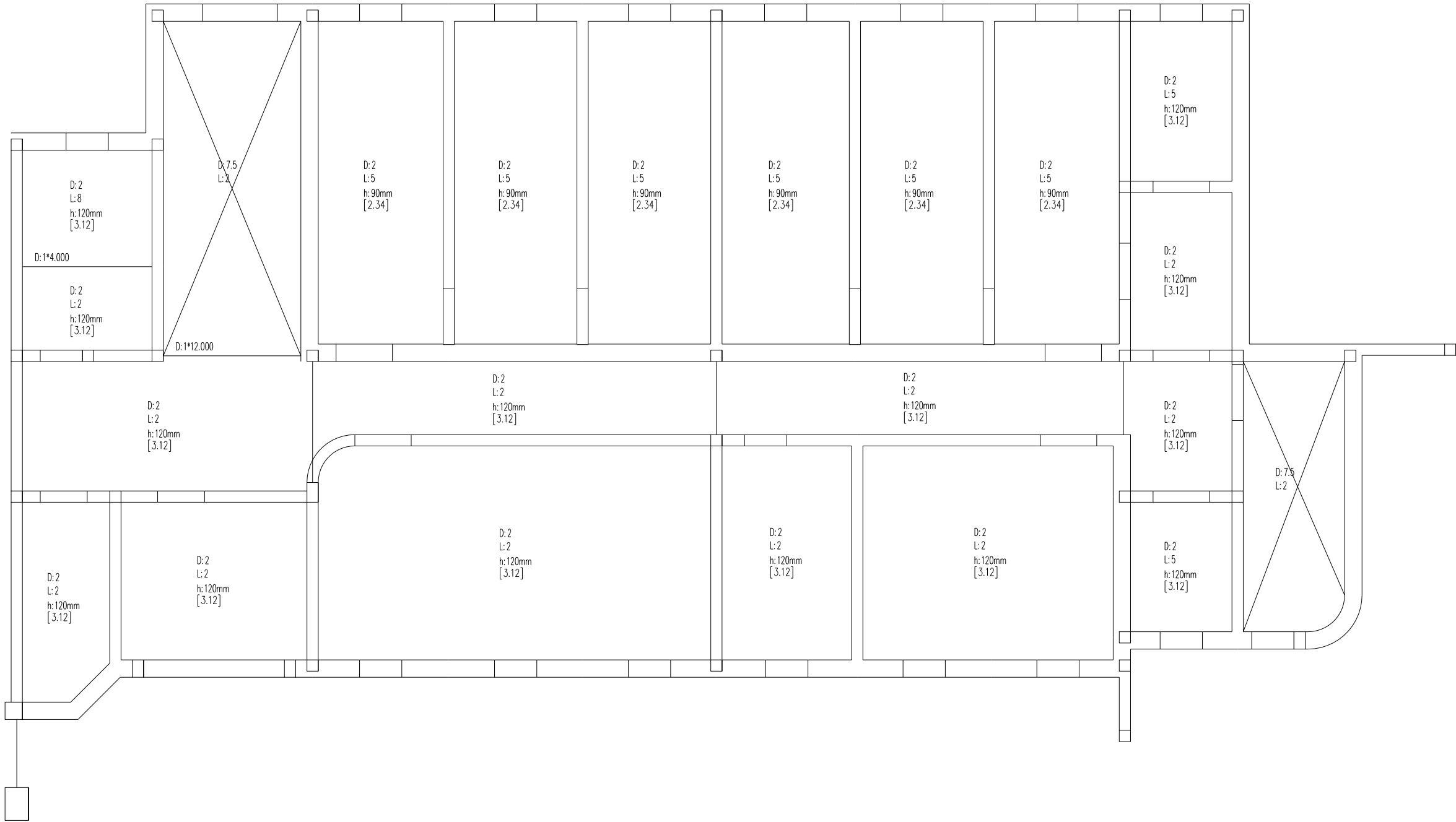
第5层 局部承压验算结果



第 2 层 (标准层2 约束边缘构件层) 构件编号简图



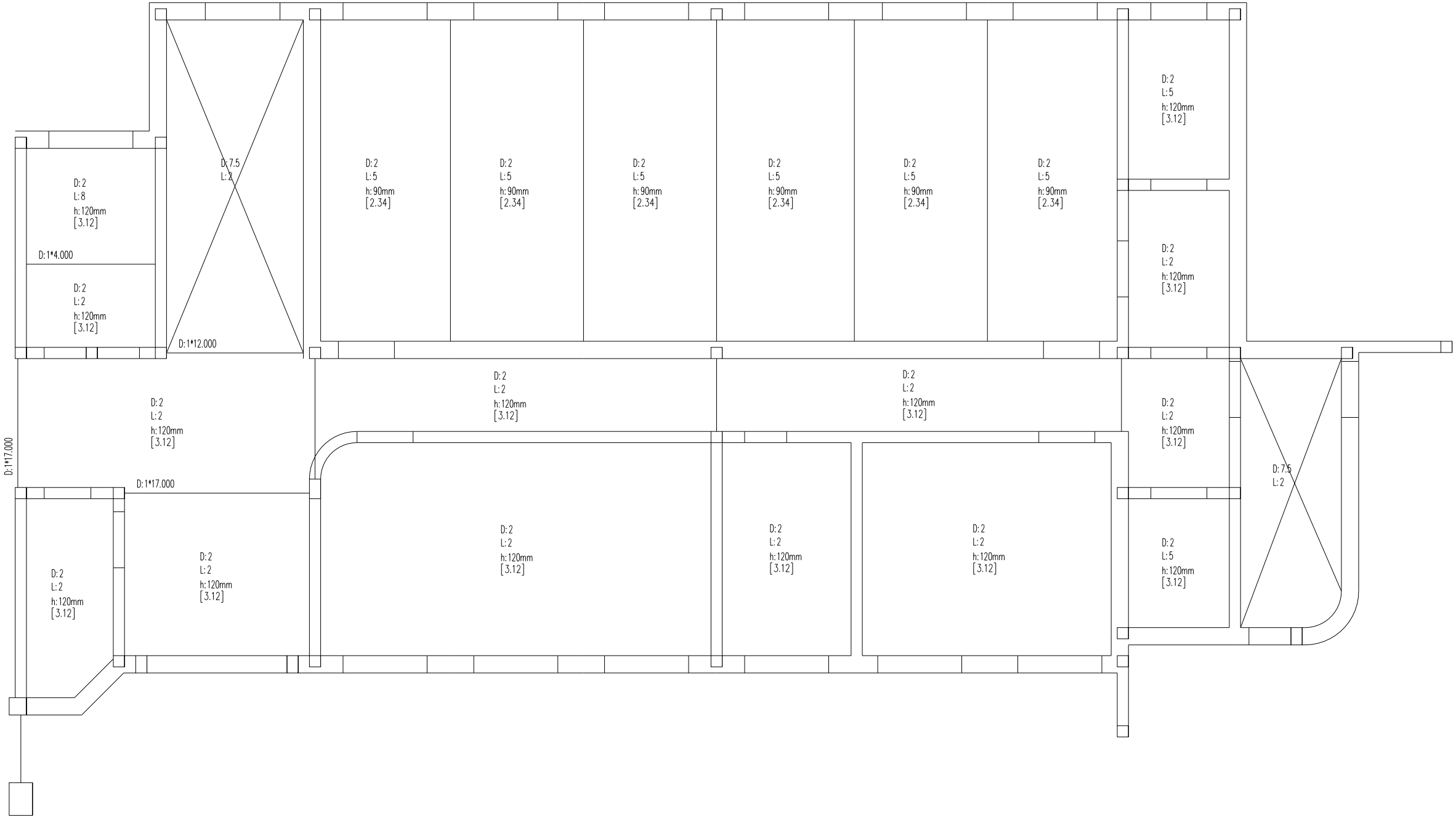
第3层(标准层3 约束边缘构件层) 构件编号简图



第1层(第1标准层)梁、墙、柱、节点荷载平面侧图 [单位:kN·m]
[D:恒载 L:活载 R:人防荷载 h:楼板厚度 []中为楼板自重]

说明:以下统计荷载值以右侧梁单的状态为基础,分项合计未包含次梁荷载(次要荷载已导算为梁或墙上的集中荷载)

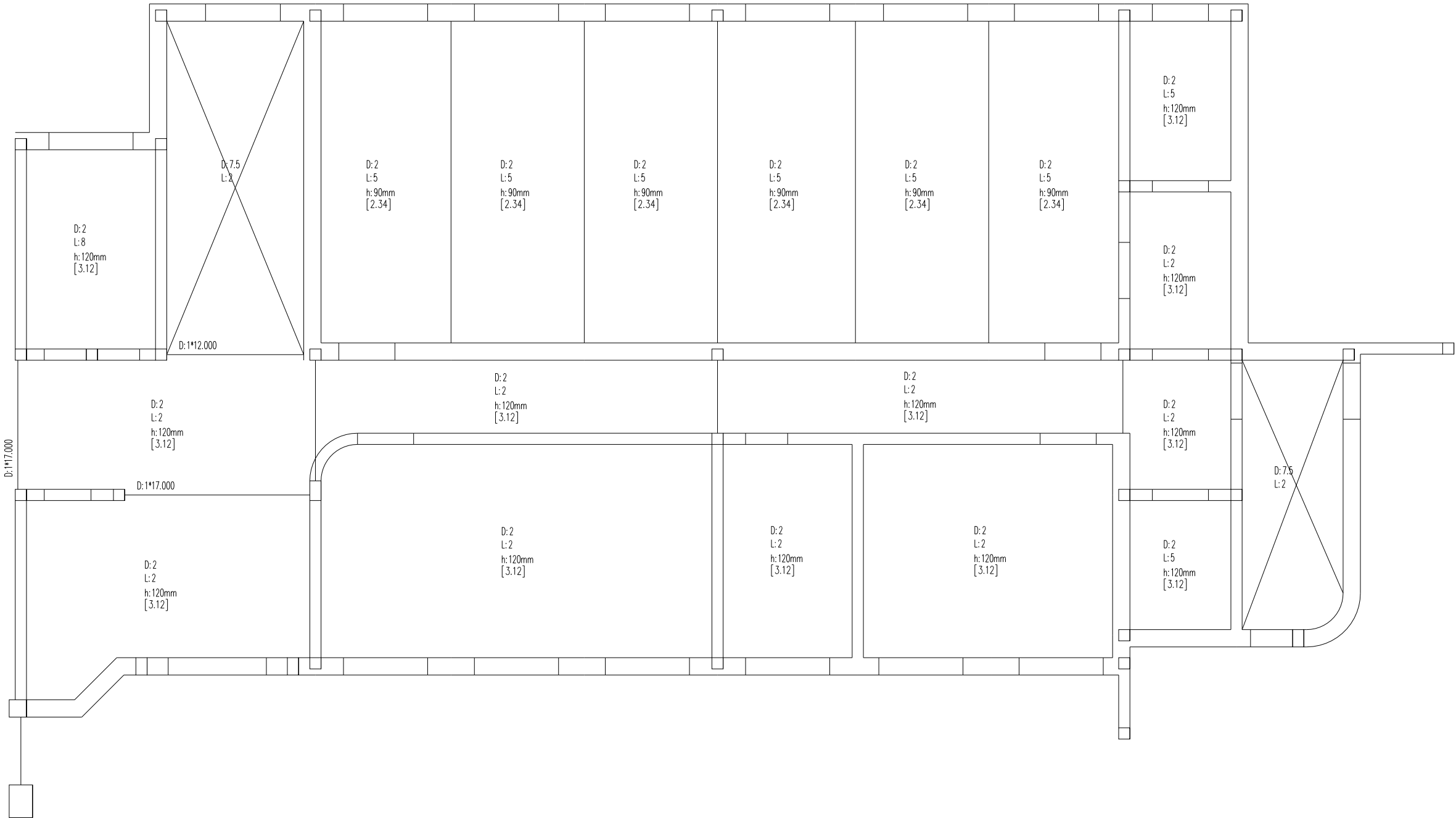
	竖向(Z)恒载	竖向(Z)活载
楼板自重	925.43	
楼面荷载	942.04	1203.19
次梁	0.00	0.00
分项荷载		
梁	51.60	0.00
墙	0.00	0.00
柱	0.00	0.00
节点	0.00	0.00
分项合计:	51.60	0.00



第2层(第2标准层)梁、墙、柱、节点荷载平面图 [单位:kN·m]
[D:恒载 L:活载 R:人防荷载 h:楼板厚度 []中为楼板自重]

说明: 以下统计荷载值以右侧房间的柱位为基准,分项合计未包含次梁荷载(次梁荷载已导算为梁或墙上的集中荷载)

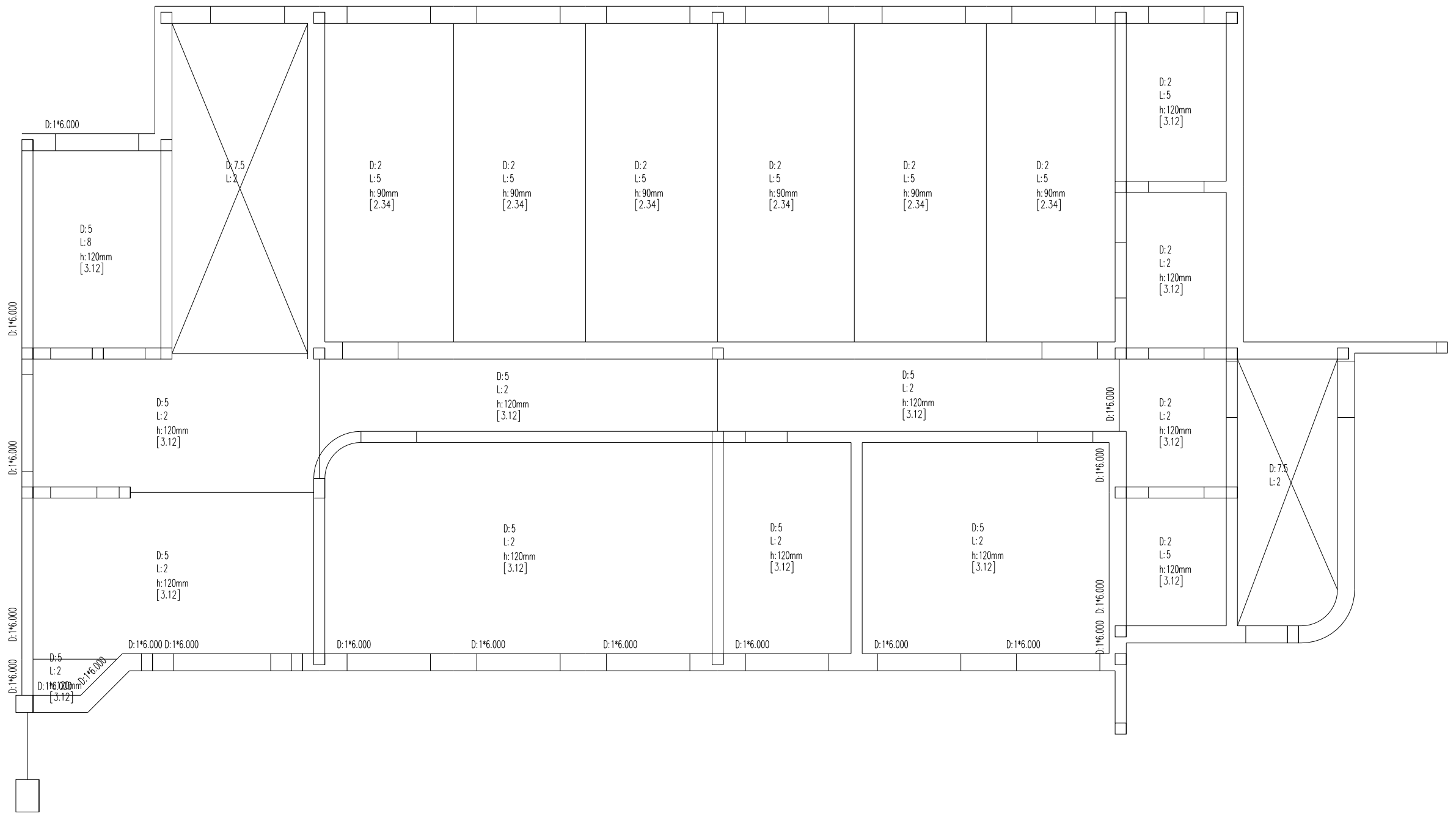
	竖向(Z)恒载	竖向(Z)活载
楼板自重	925.43	
楼面荷载	942.04	1203.19
次要	0.00	0.00
分项荷载		
梁	174.00	0.00
墙	0.00	0.00
柱	0.00	0.00
节点	0.00	0.00
分项合计:	174.00	0.00



第3层(第3标准层)梁、墙、柱、节点荷载平面图 [单位:kN·m]
[D:恒载 L:活载 R:人防荷载 h:楼板厚度 []中为楼板自重]

说明: 以下统计荷载值以右侧房间的柱位为基准,分项合计未包含次梁荷载(次梁荷载已导算为梁或墙上的集中荷载)

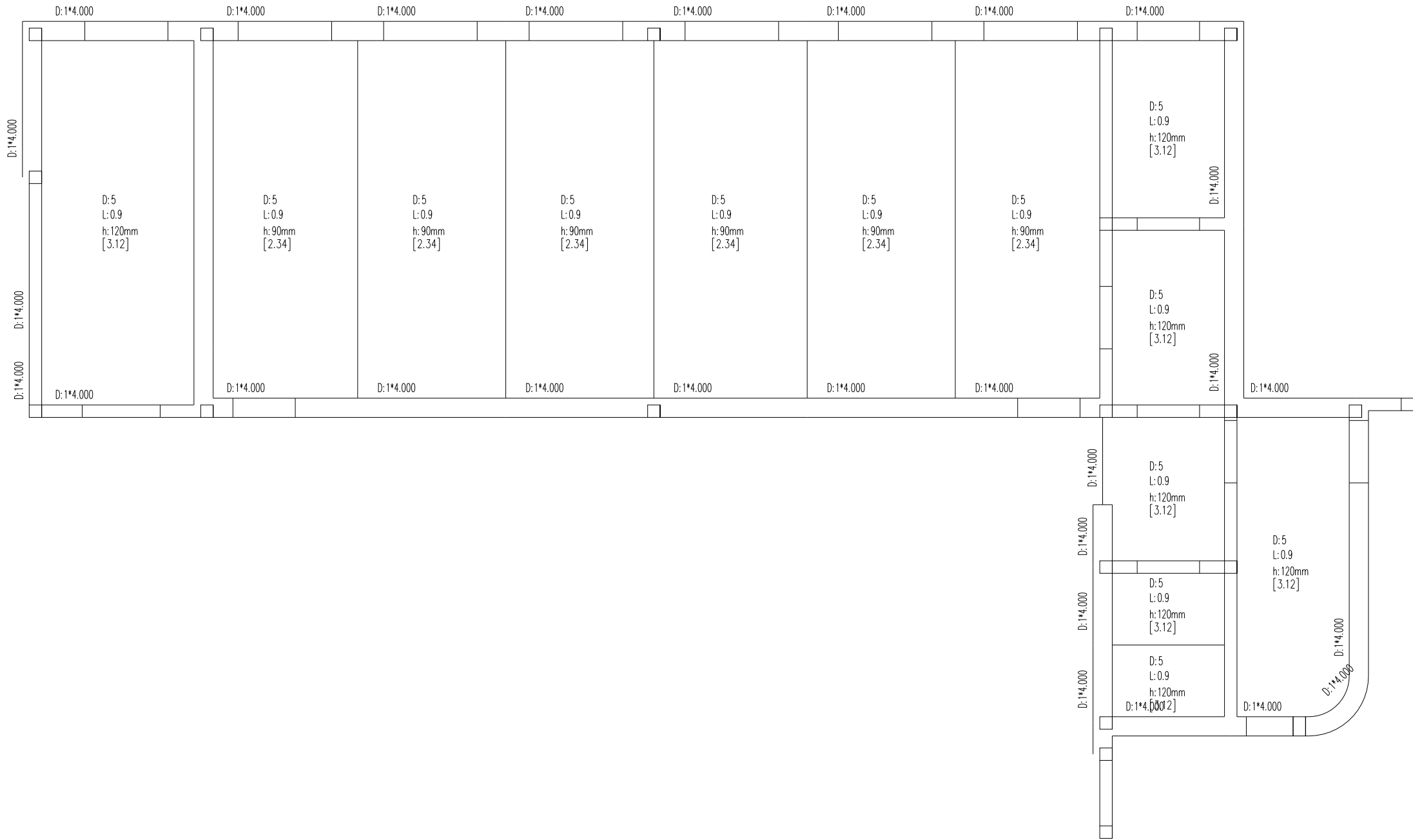
	竖向(Z)恒载	竖向(Z)活载
楼板自重	925.43	
楼面荷载	942.04	1237.39
次要	0.00	0.00
分项荷载		
梁	162.00	0.00
墙	0.00	0.00
柱	0.00	0.00
节点	0.00	0.00
分项合计:	162.00	0.00



第 4 层(第 4 标准层)梁、墙、柱、节点荷载平面图 [单位: kN.m]
[D: 恒载 L: 活载 R: 人防荷载 h: 楼板厚度 []中为楼板自重]

说明: 以下统计荷载值以右侧房间的荷载为基准,分项合计未包含人防荷载(人防荷载已导算为梁或墙上的集中荷载)

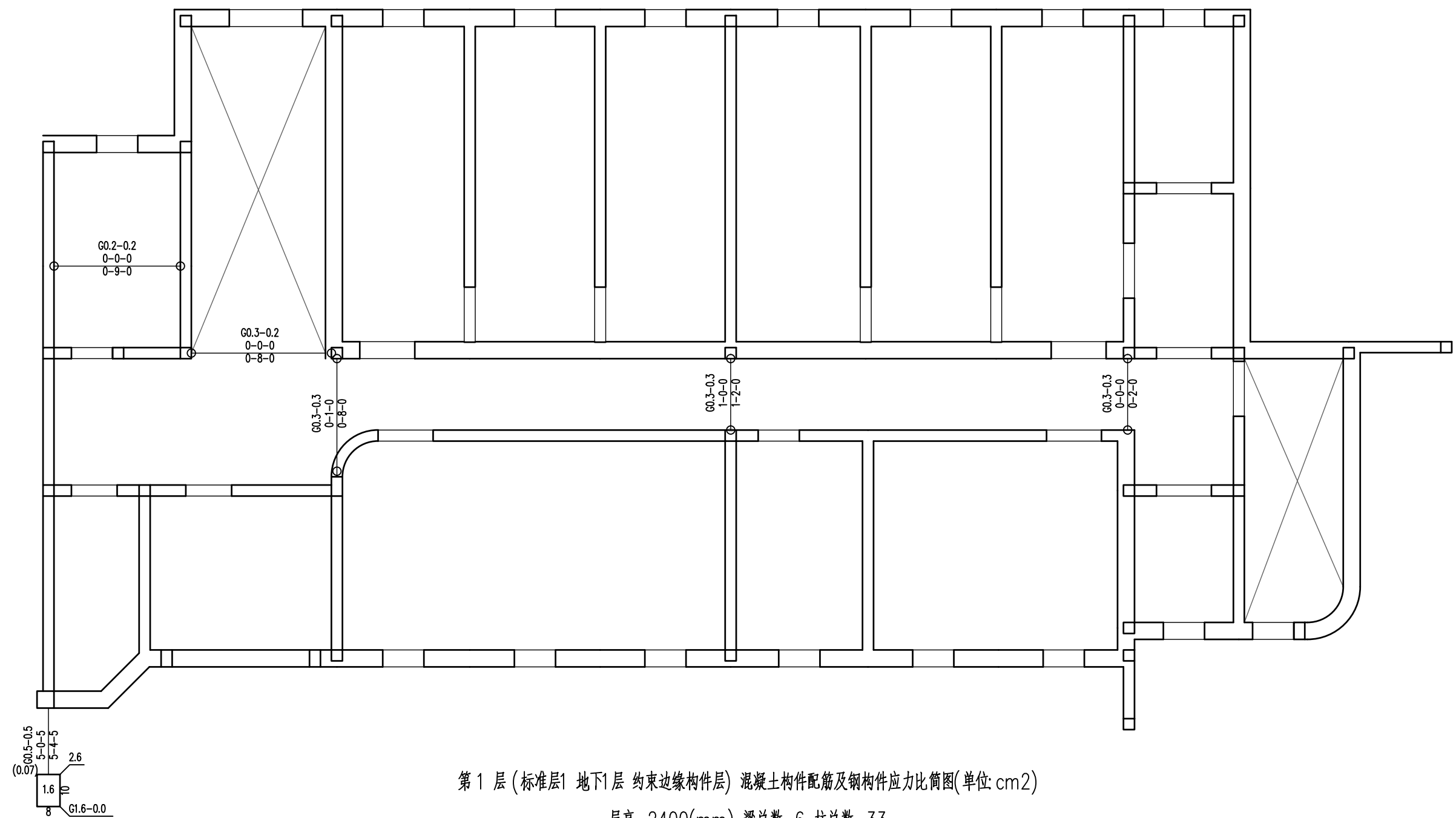
	竖向(Z)恒载	竖向(Z)活载
楼面自重	925.43	
楼面荷载	1454.28	1237.39
次梁	0.00	0.00
分项荷载		
梁	10.80	0.00
墙	259.76	0.00
柱	0.00	0.00
节点	0.00	0.00
分项合计:	270.56	0.00



第5层(第5标准层)梁、墙、柱、节点荷载平面图 [单位:kN.m]
[D:恒载 L:活载 R:人防荷载 h:楼板厚度 []中为楼板自重]

说明: 以下统计荷载值以右侧实单的状态为基础,分项合计未包含次要荷载(次要荷载已导算为梁或墙上的集中荷载)

	竖向(Z)恒载	竖向(Z)活载
楼板自重	511.73	
楼面荷载	976.86	175.83
次要	0.00	0.00
分项荷载		
梁	7.20	0.00
墙	299.17	0.00
柱	0.00	0.00
节点	0.00	0.00
分项合计	306.37	0.00



第 1 层 (标准层1 地下1层 约束边缘构件层) 混凝土构件配筋及钢构件应力比简图(单位: cm²)

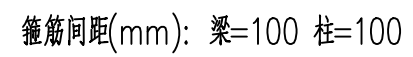
层高=2400(mm) 梁总数=6 柱总数=33

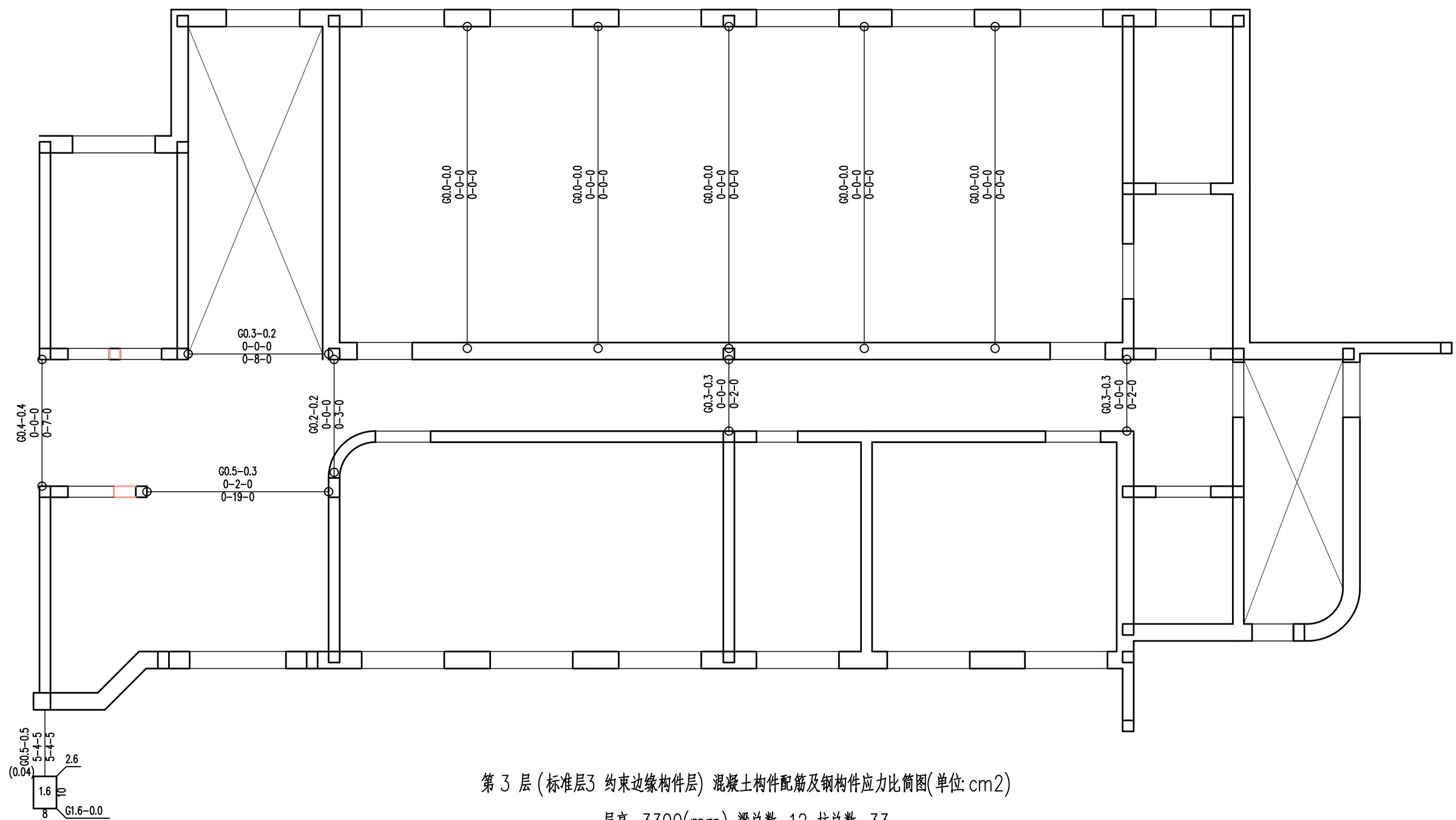
混凝土强度等级: 梁Cb=C20 柱Cc=C20

主筋强度: 梁FIB=270 柱FIC=210

箍筋(分布筋)强度: 梁=210 柱=210

箍筋间距(mm): 梁=100 柱=100





第 3 层 (标准层3 约束边缘构件层) 混凝土构件配筋及钢构件应力比简图(单位: cm²)

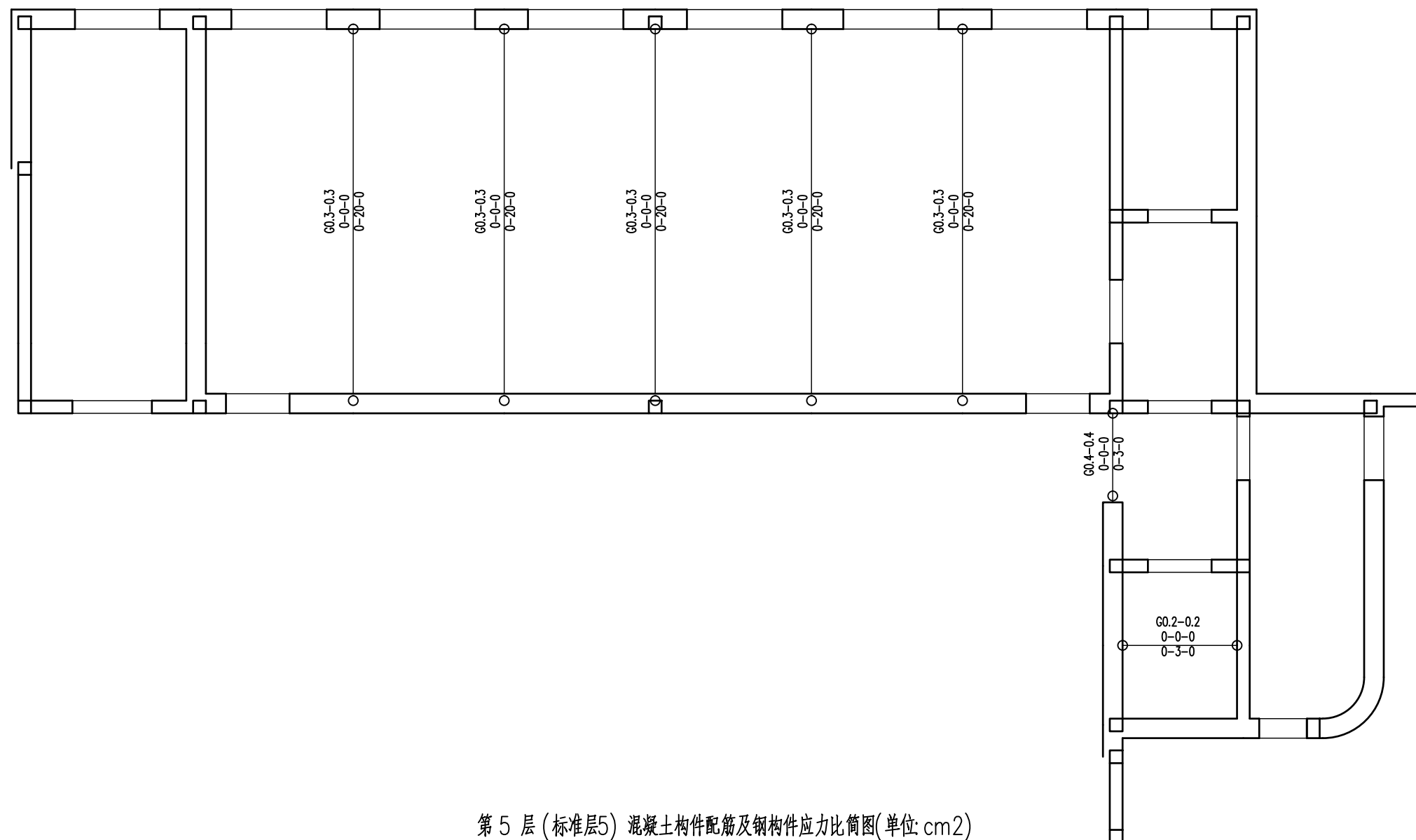
层高=3300(mm) 梁总数=12 柱总数=33

混凝土强度等级: 梁Cb=C20 柱Cc=C20

主筋强度: 梁FIB=270 柱FIC=210

箍筋(分布筋)强度: 梁=210 柱=210

箍筋间距(mm): 梁=100 柱=100



第 5 层 (标准层5) 混凝土构件配筋及钢构件应力比简图(单位: cm²)

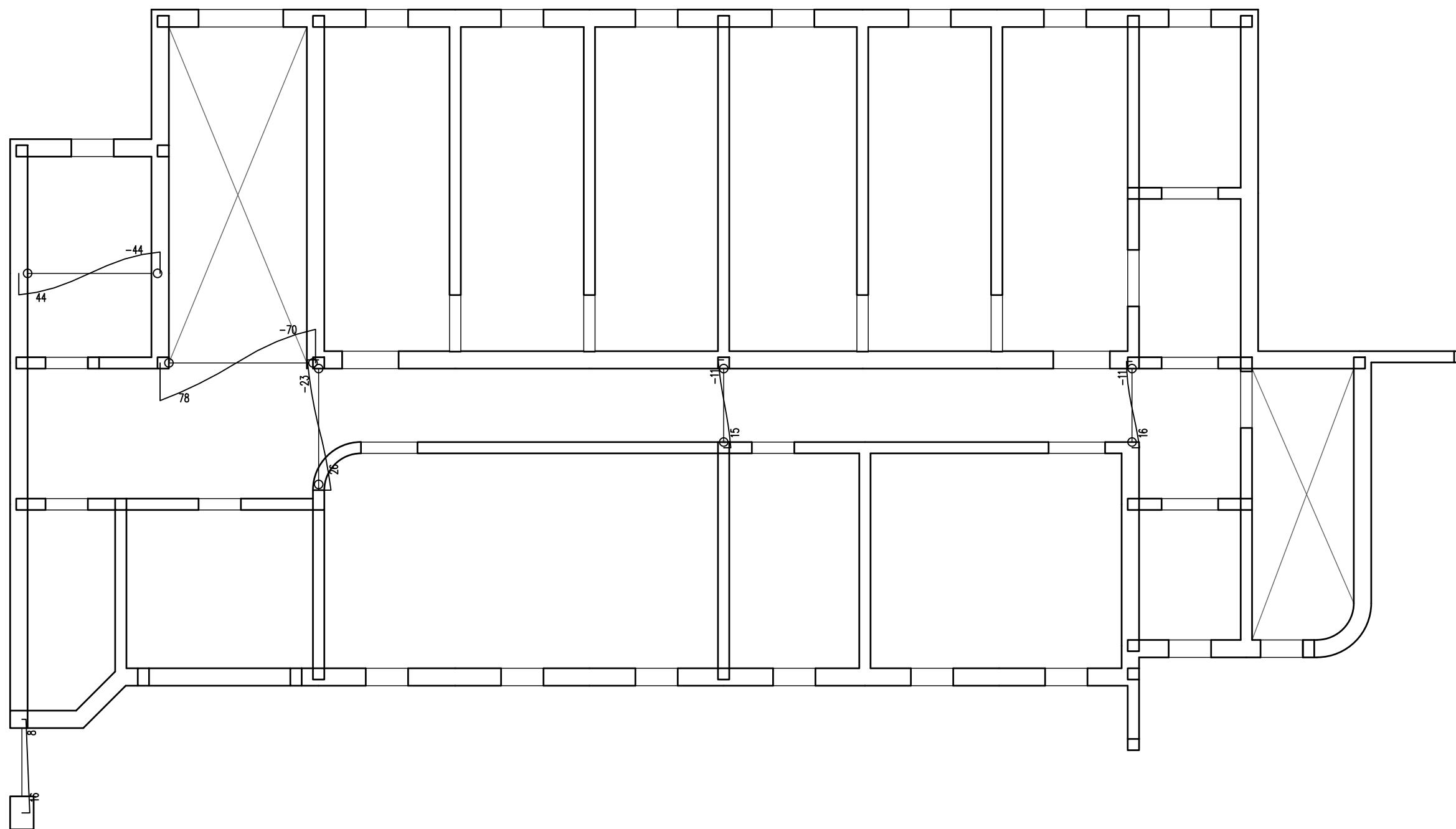
层高=3300(mm) 梁总数=7 柱总数=20

混凝土强度等级: 梁Cb=C20 柱Cc=C20

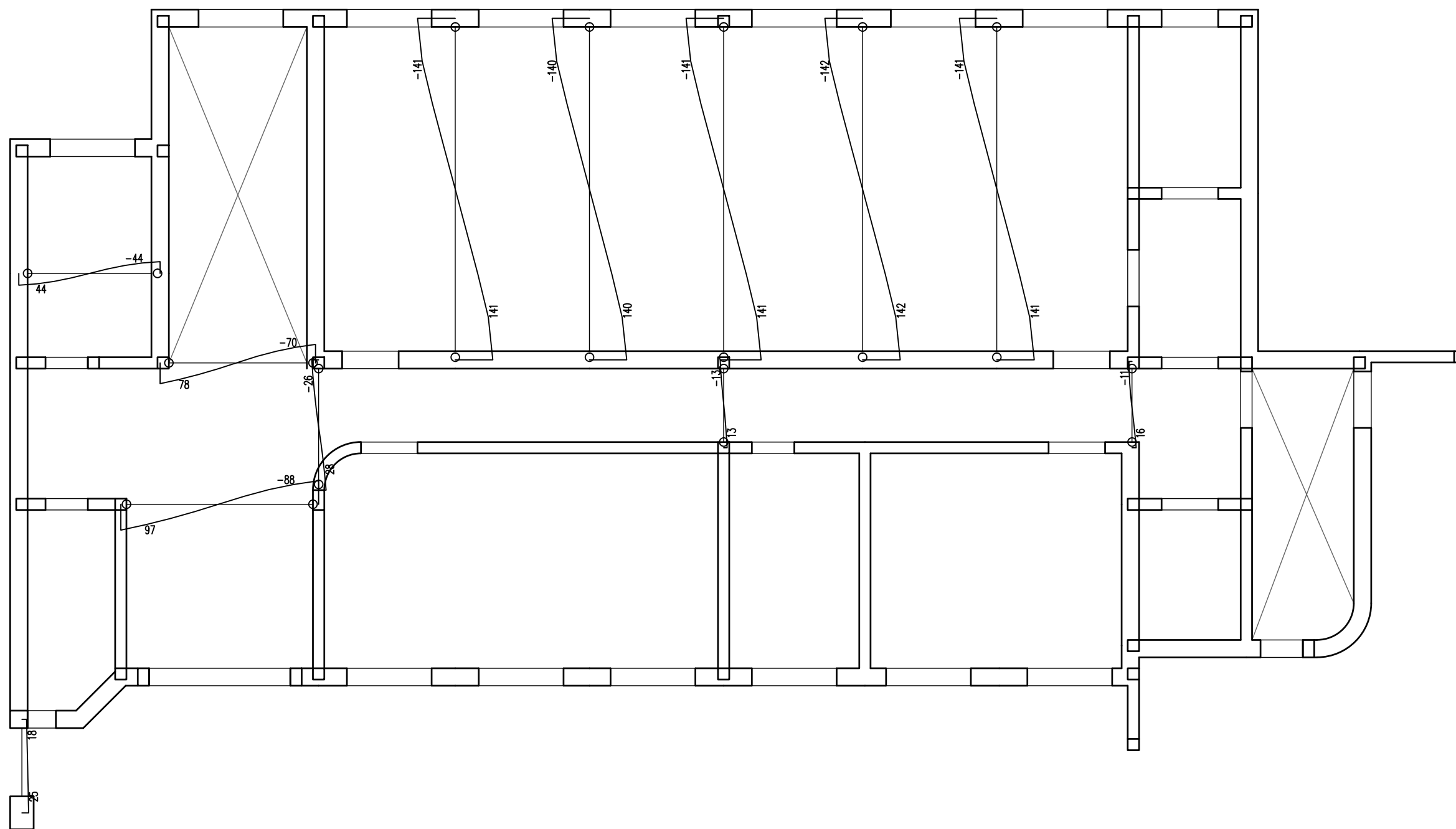
主筋强度: 梁FIB=270 柱FIC=210

箍筋(分布筋)强度: 梁=210 柱=210

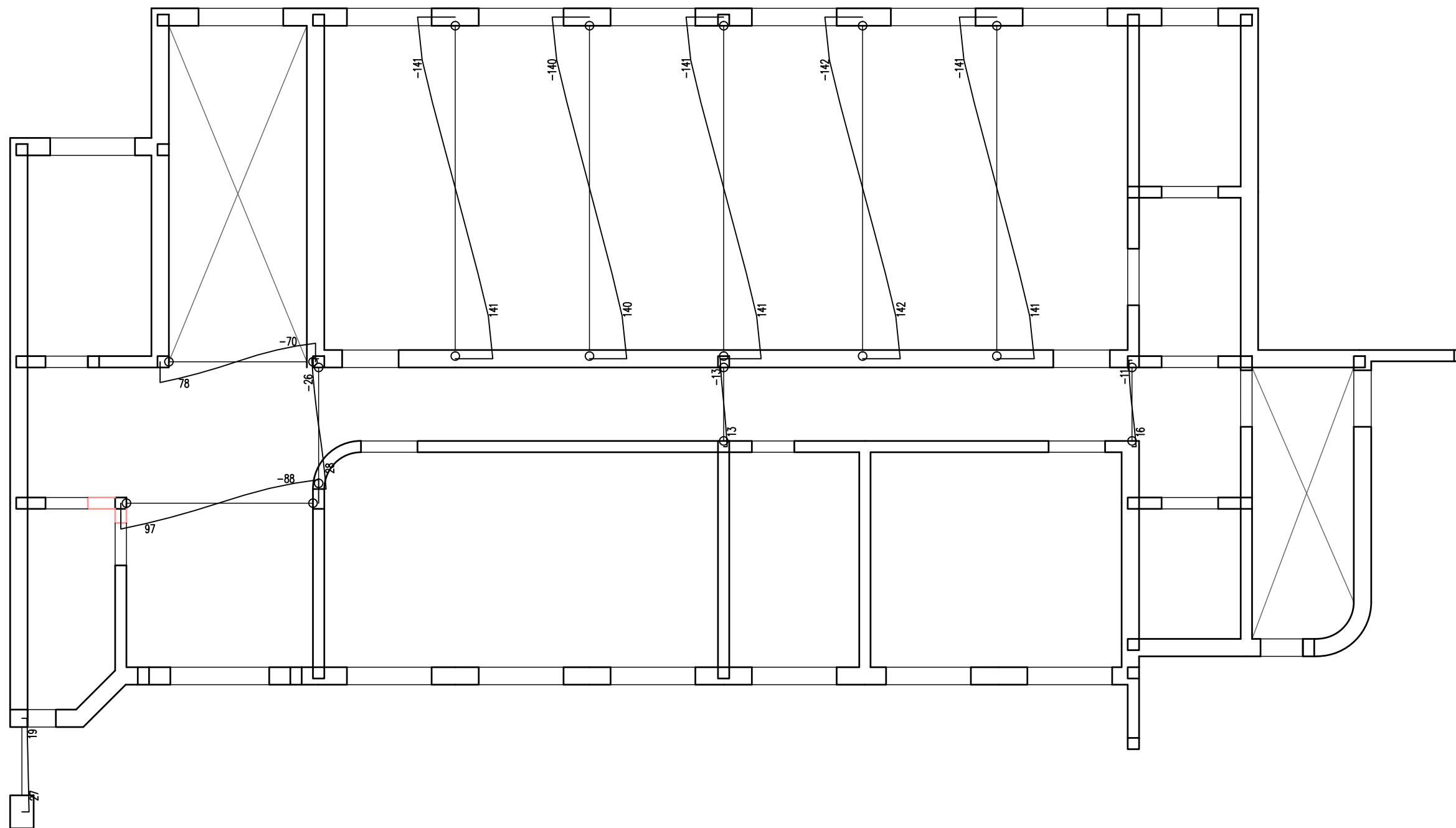
箍筋间距(mm): 梁=100 柱=100



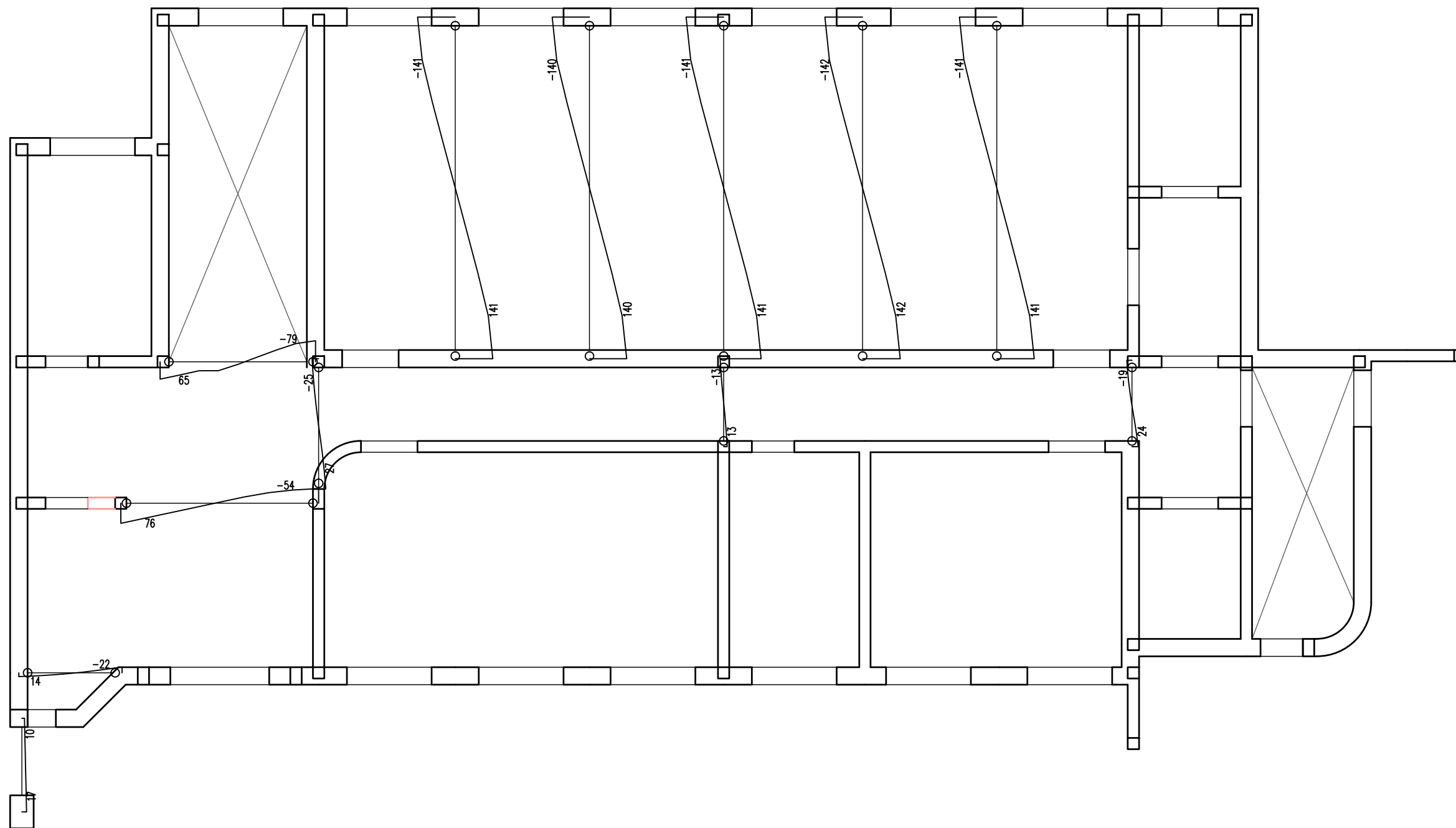
第 1 层 (标准层1 地下1层 约束边缘构件层) 梁截面设计剪力包络图(单位: kN)



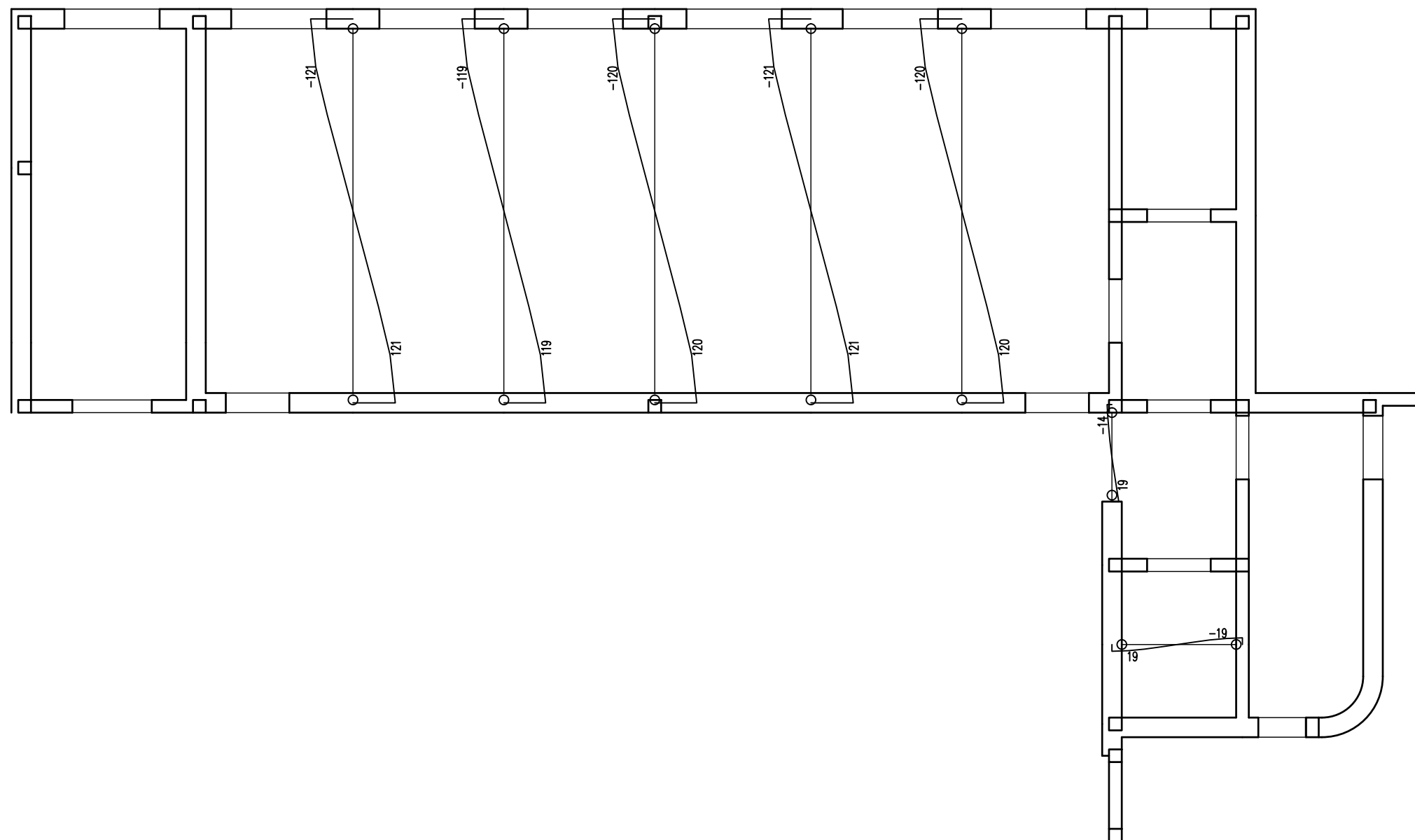
第 2 层 (标准层2 约束边缘构件层) 梁截面设计剪力包络图(单位: kN)



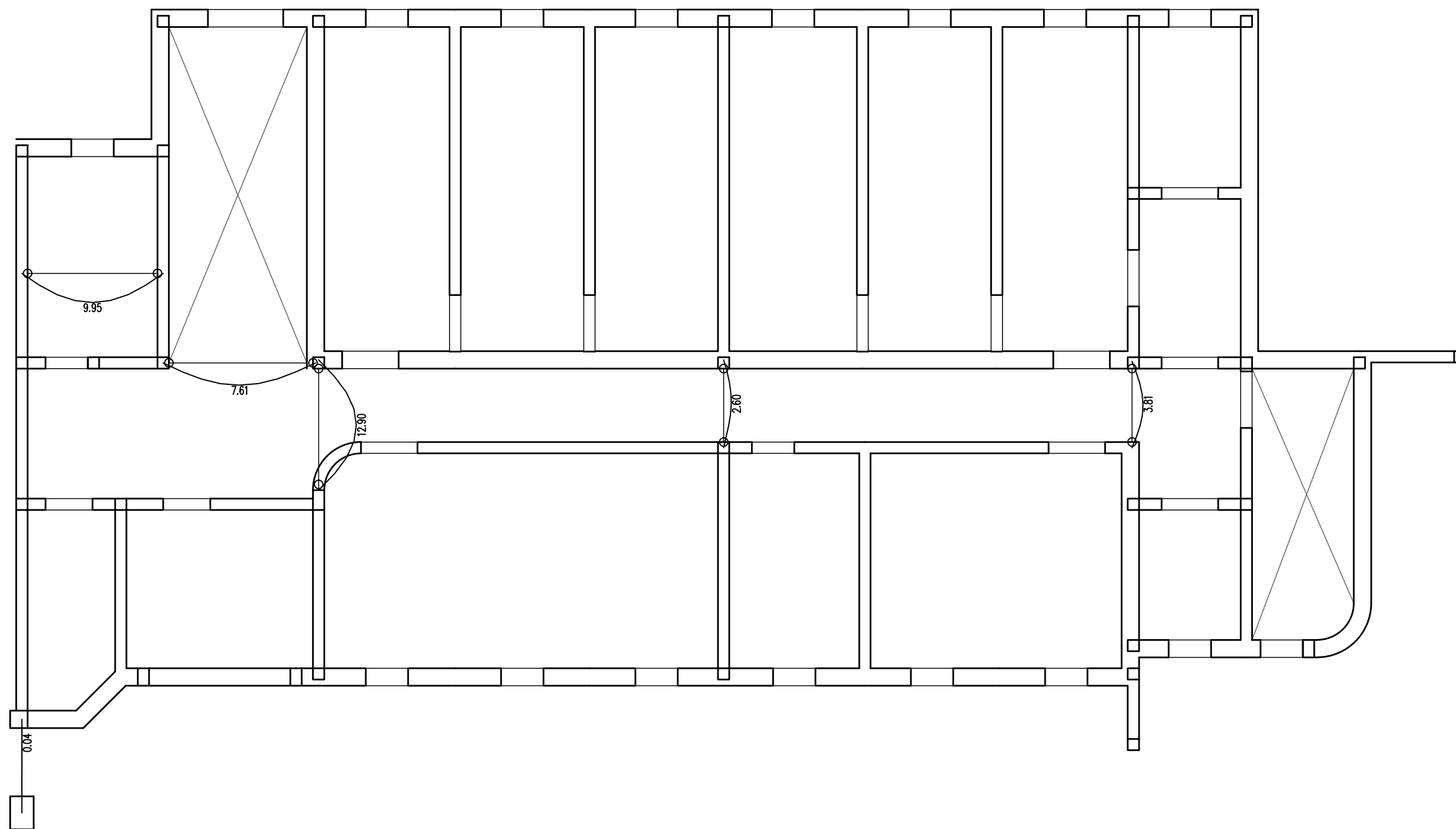
第 3 层 (标准层3 约束边缘构件层) 梁截面设计剪力包络图(单位: kN)



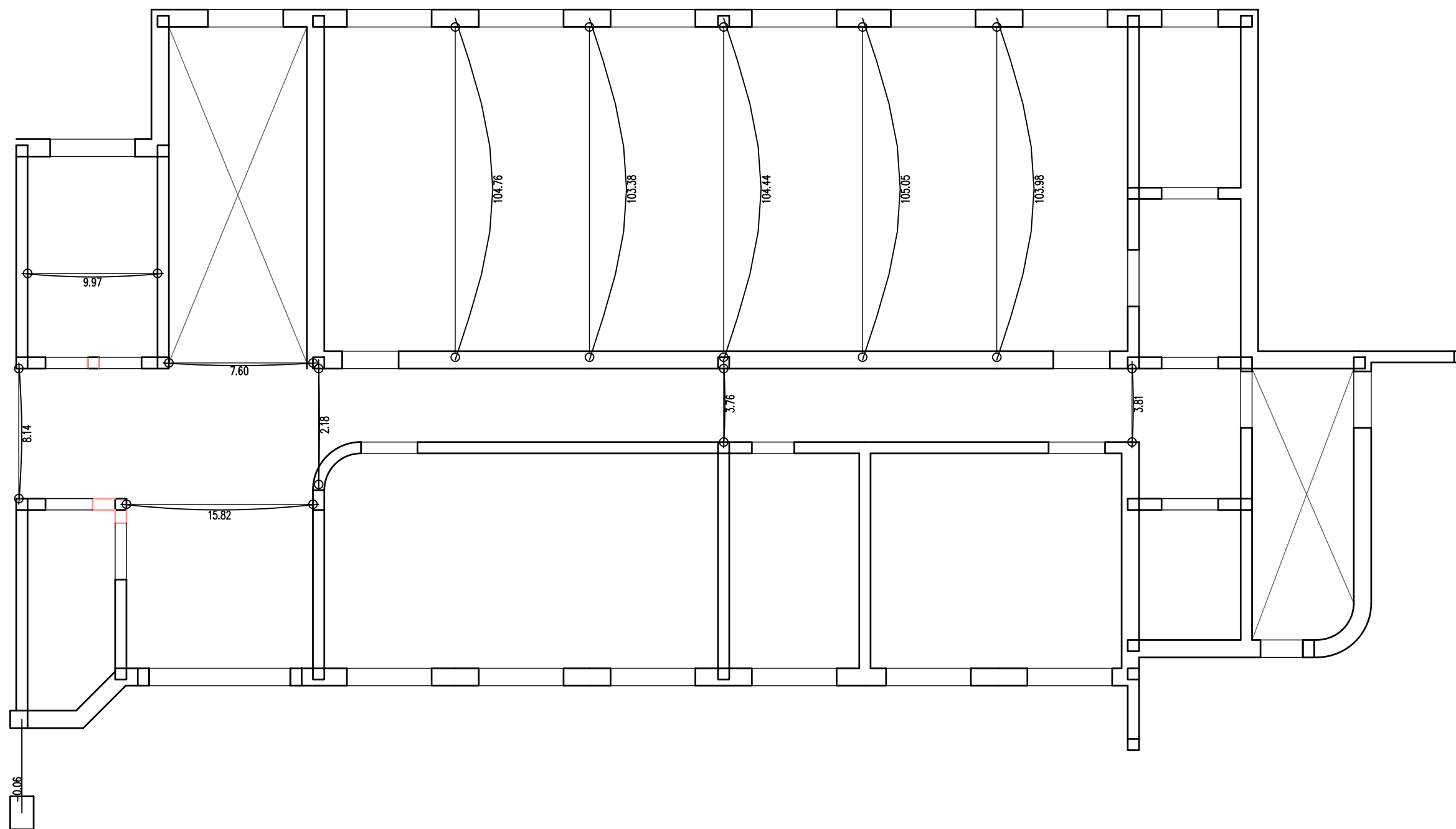
第 4 层 (标准层4) 梁截面设计剪力包络图(单位: kN)



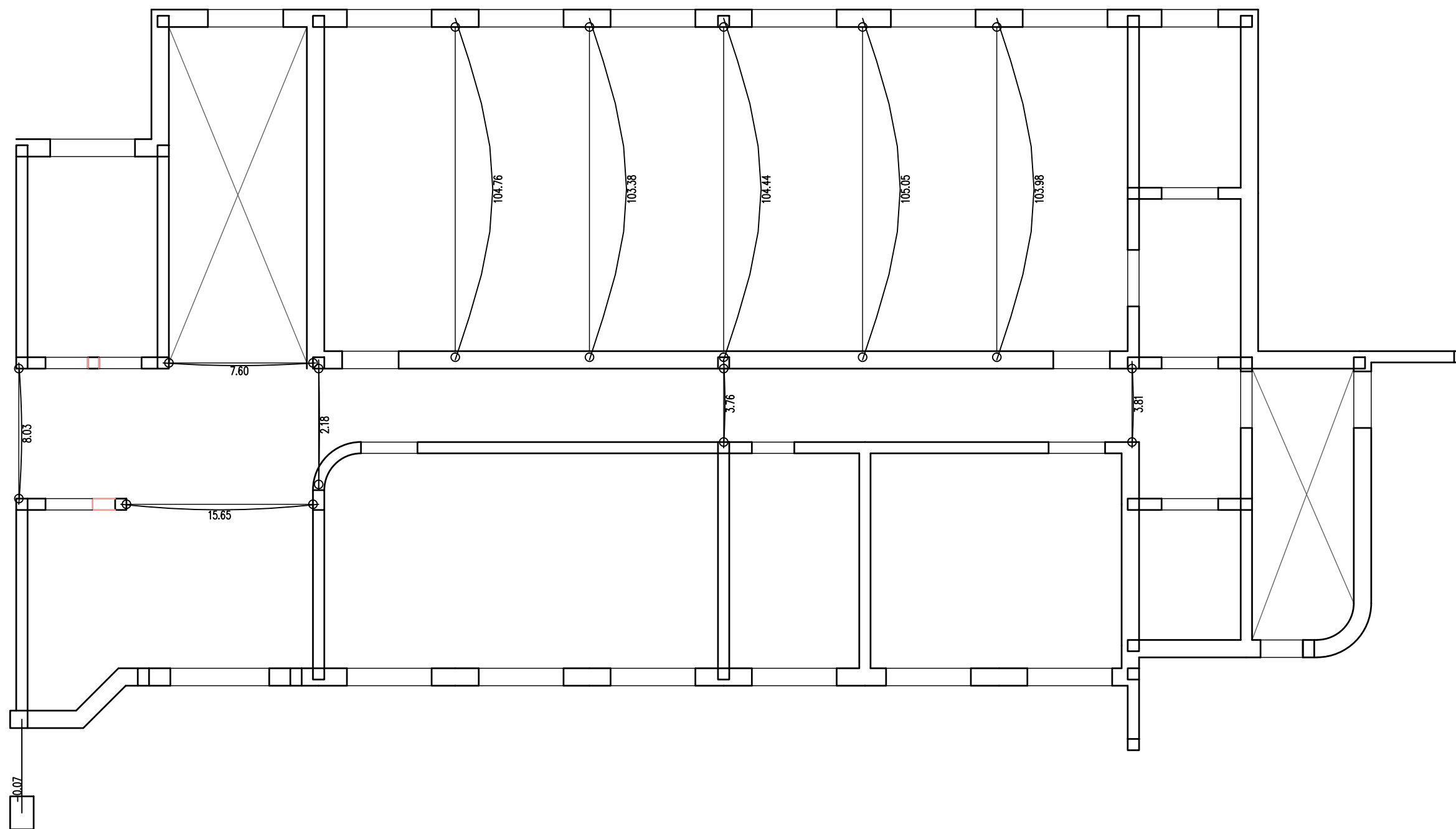
第 5 层 (标准层5) 梁截面设计剪力包络图(单位: kN)



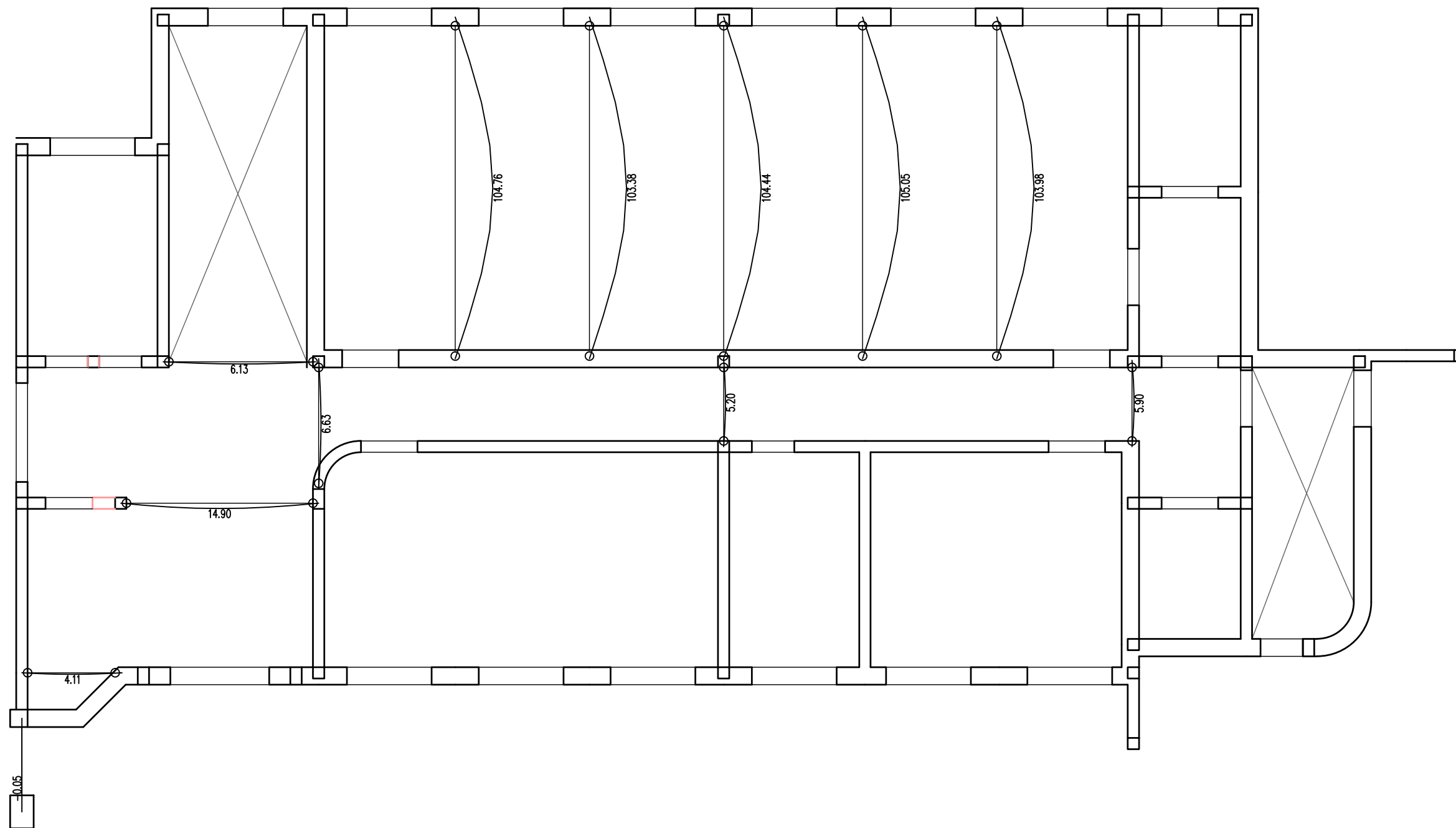
第 1 层 (标准层1 地下1层 约束边缘构件层) 梁弹性挠度简图(单位: mm)



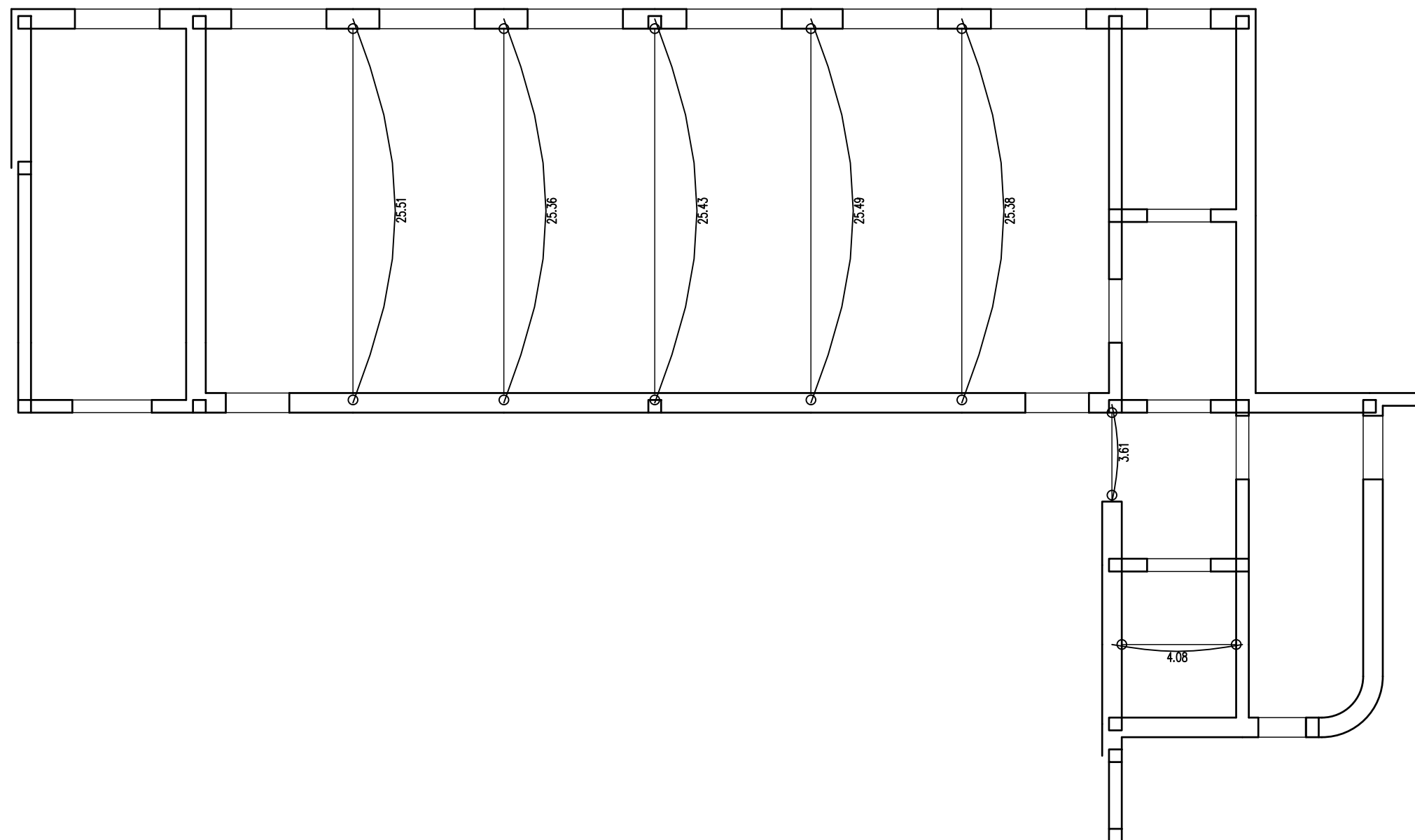
第 2 层 (标准层2 约束边缘构件层) 梁弹性挠度简图(单位: mm)



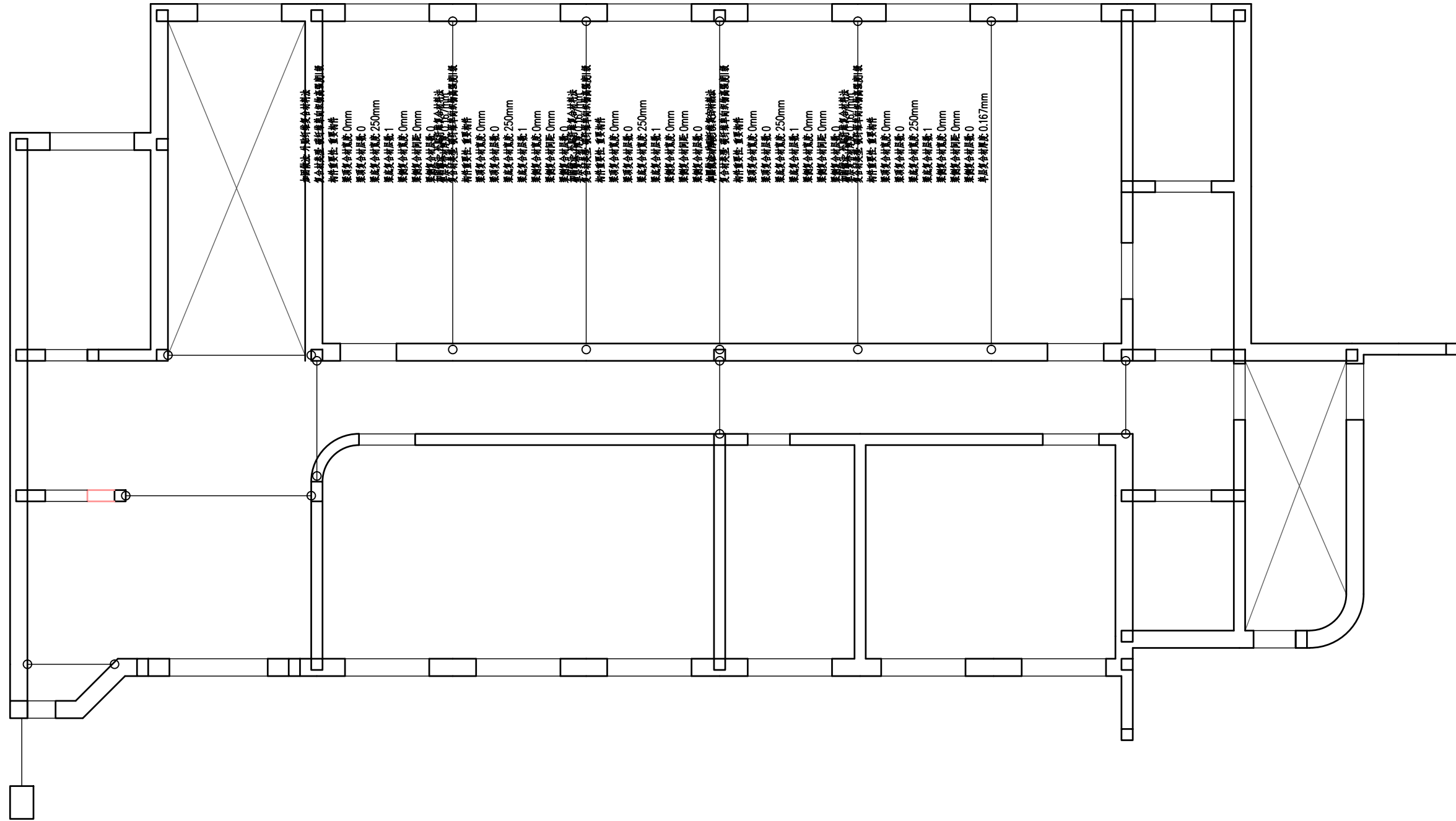
第 3 层 (标准层3 约束边缘构件层) 梁弹性挠度简图(单位: mm)



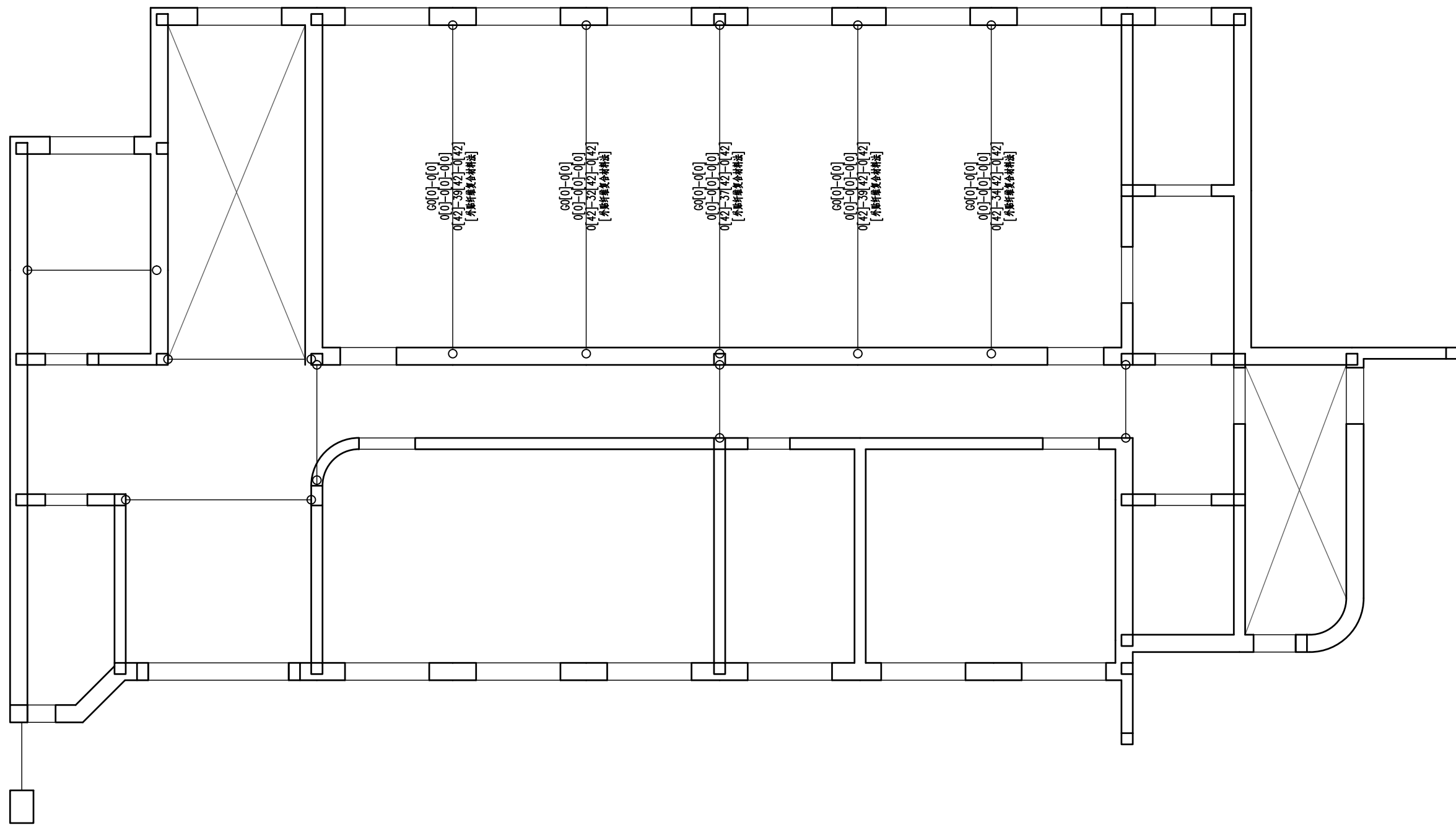
第 4 层 (标准层4) 梁弹性挠度简图(单位: mm)



第 5 层 (标准层5) 梁弹性挠度简图(单位: mm)

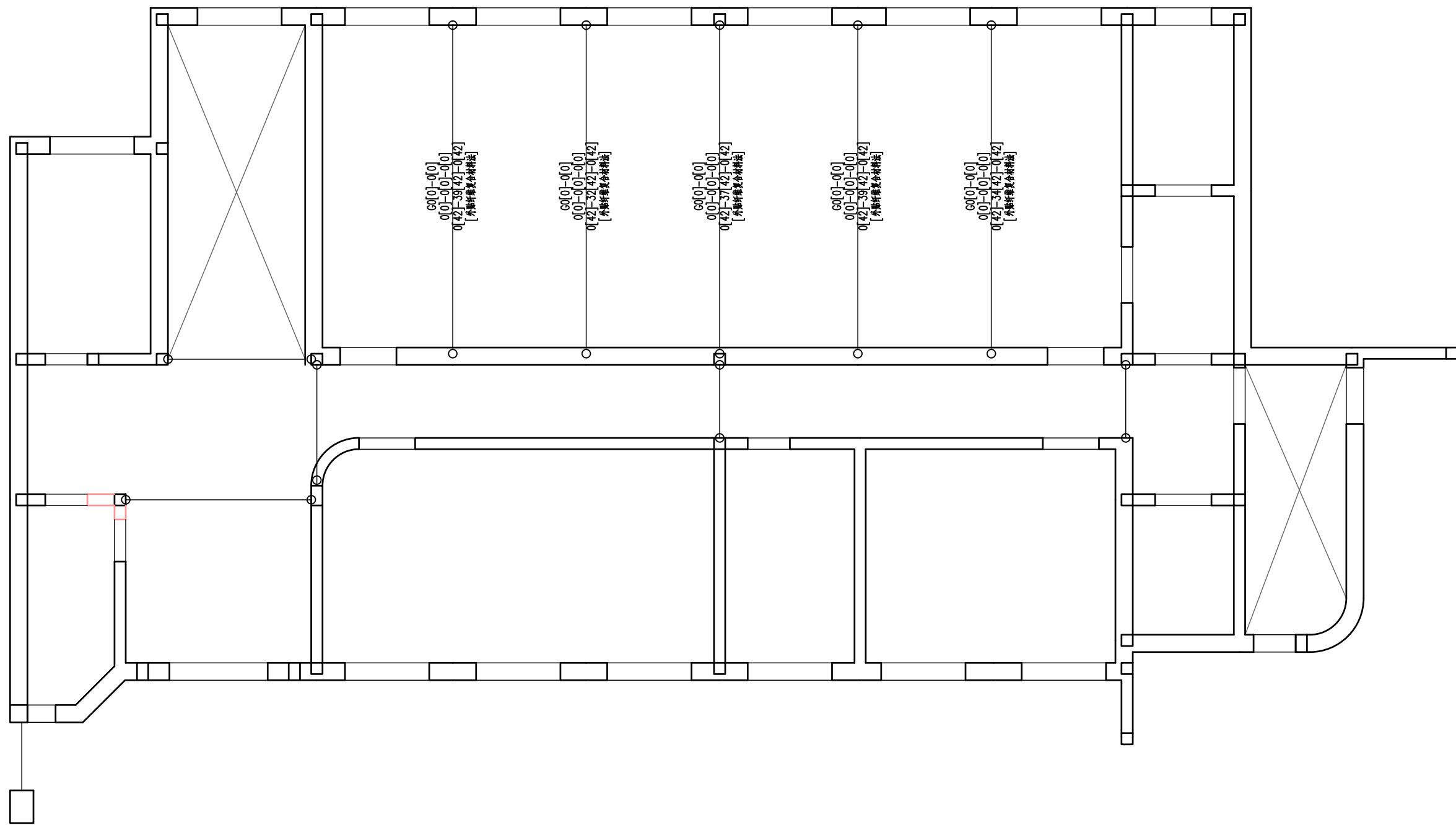


第 4 层 (标准层4) 加固做法简图



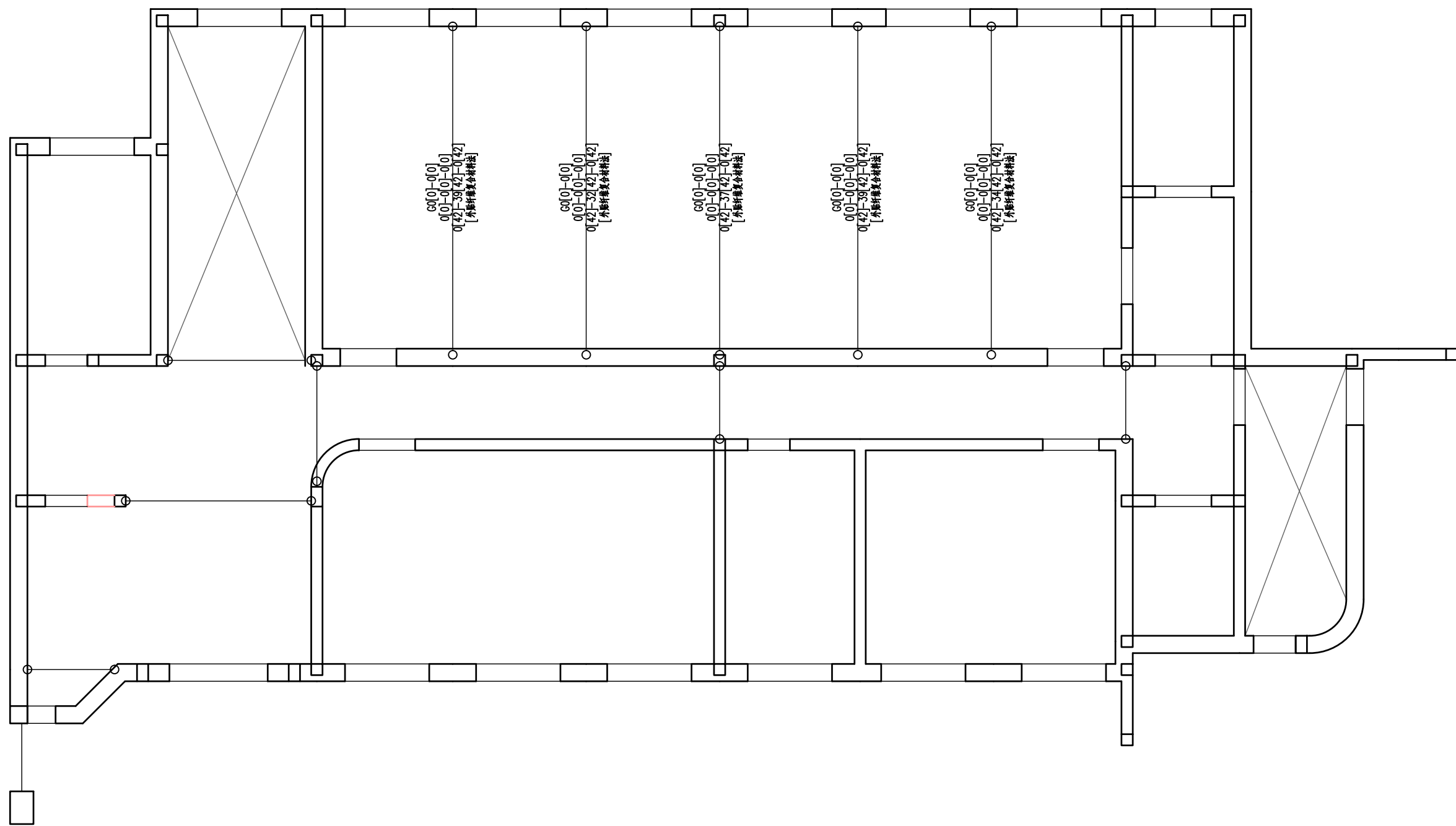
第 2 层 (标准层2 约束边缘构件层)(第 2 标准层) 加固做法计算结果简图(单位: mm²)

简图文字说明: []内的数值为建模中设置的做法面积, []外的数值为计算所需面积;



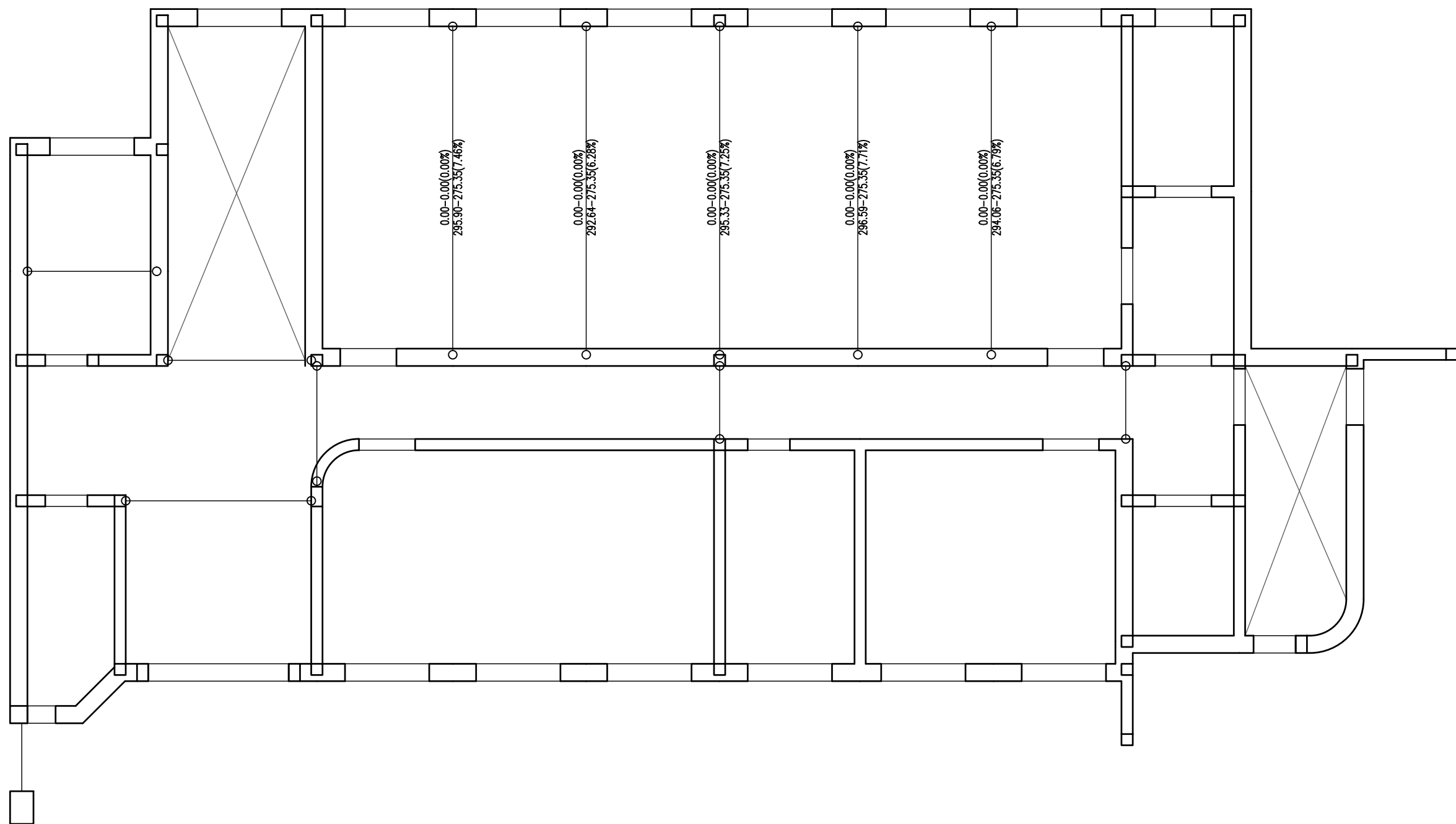
第3层(标准层3 约束边缘构件层)(第3标准层) 加固做法计算结果简图(单位:mm2)

简图文字说明: []内的数值为建模中设置的做法面积, []外的数值为计算所需面积;



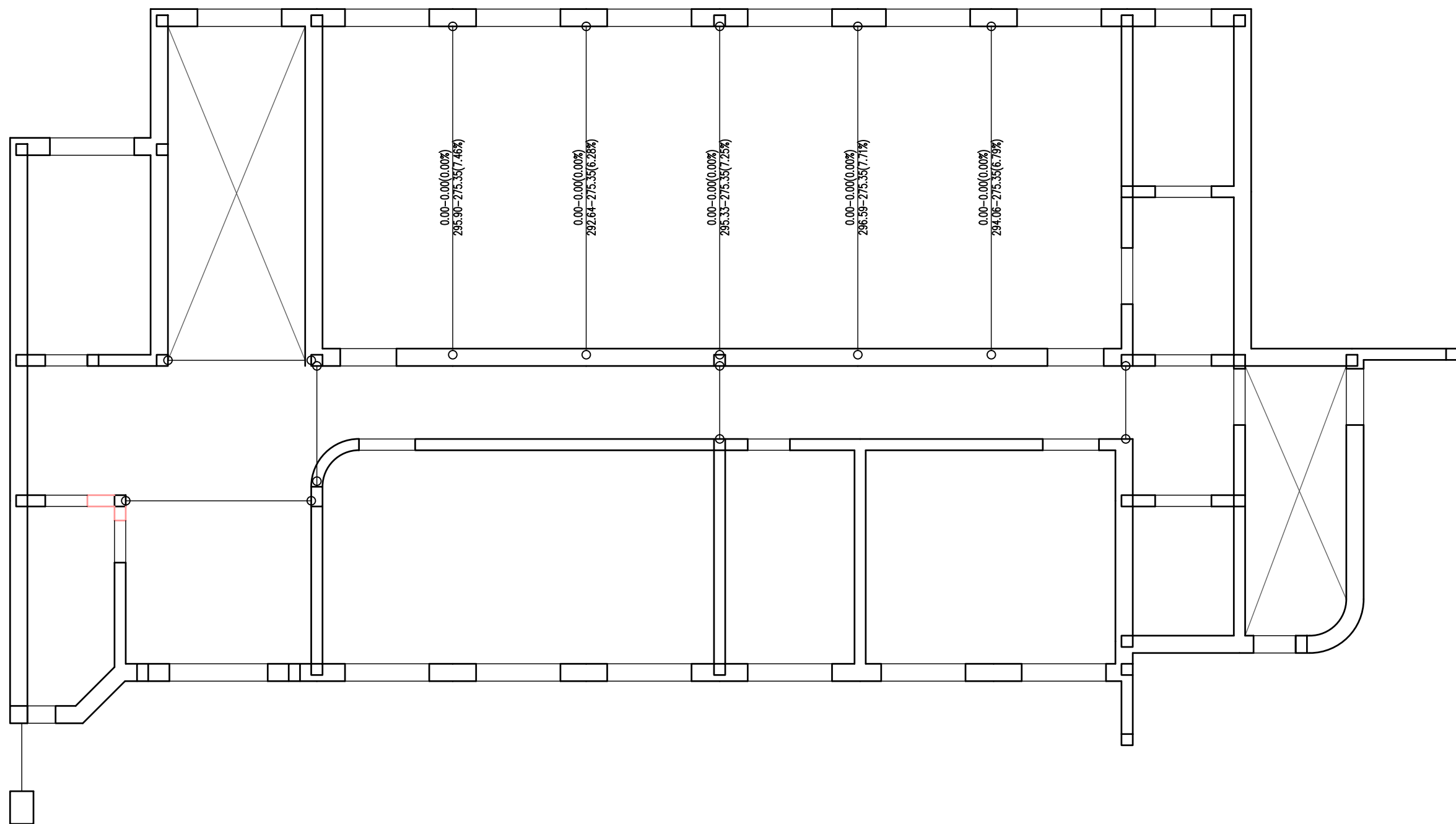
第 4 层 (标准层4)(第 4 标准层) 加固做法计算结果简图(单位:mm²)

简图文字说明: []内的数值为建模中设置的做法面积, []外的数值为计算所需面积;



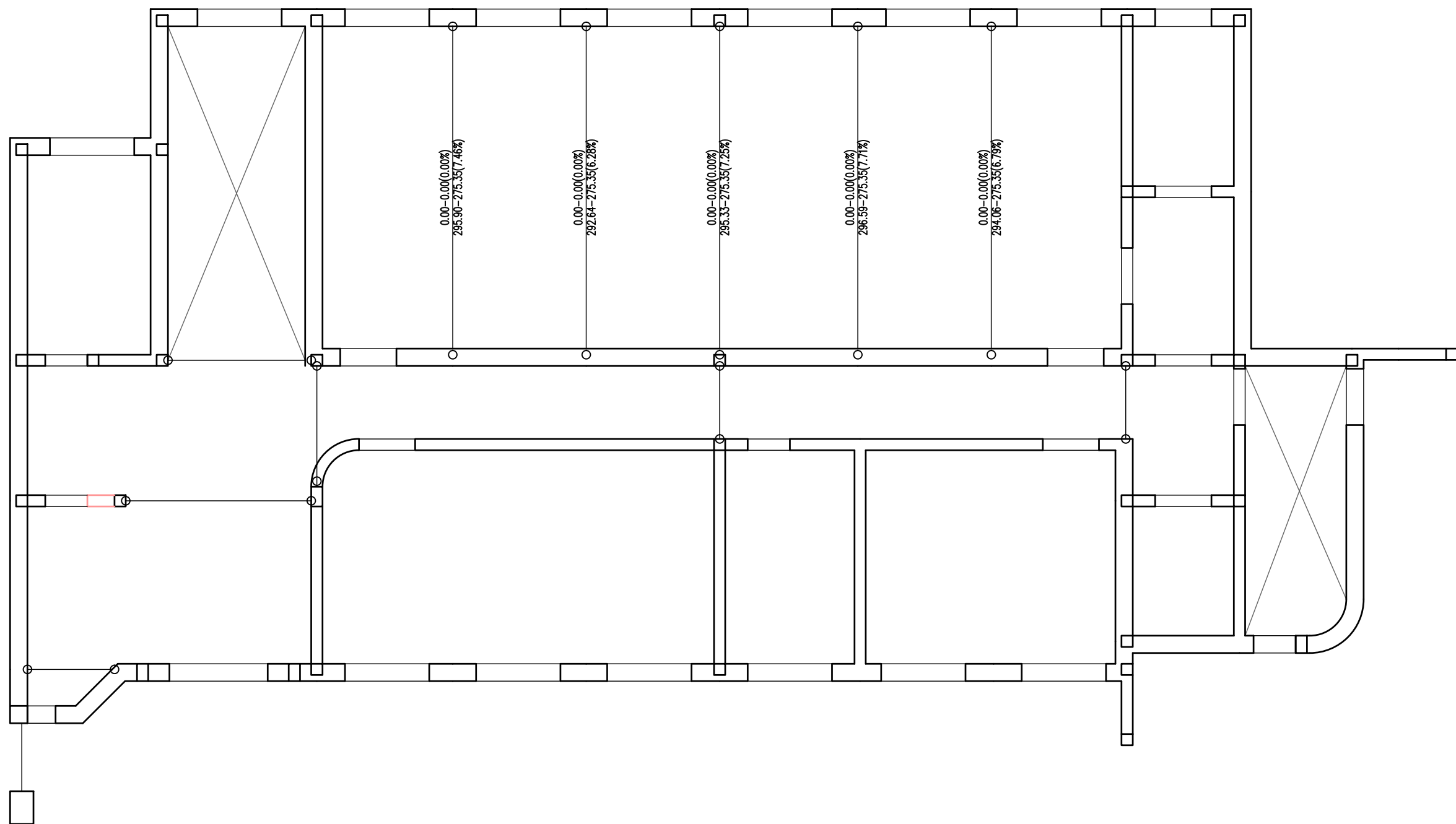
简图文字说明：计算弯矩—原截面承载力(提高幅度)

提高幅度=(计算弯矩—原截面承载力)/原截面承载力



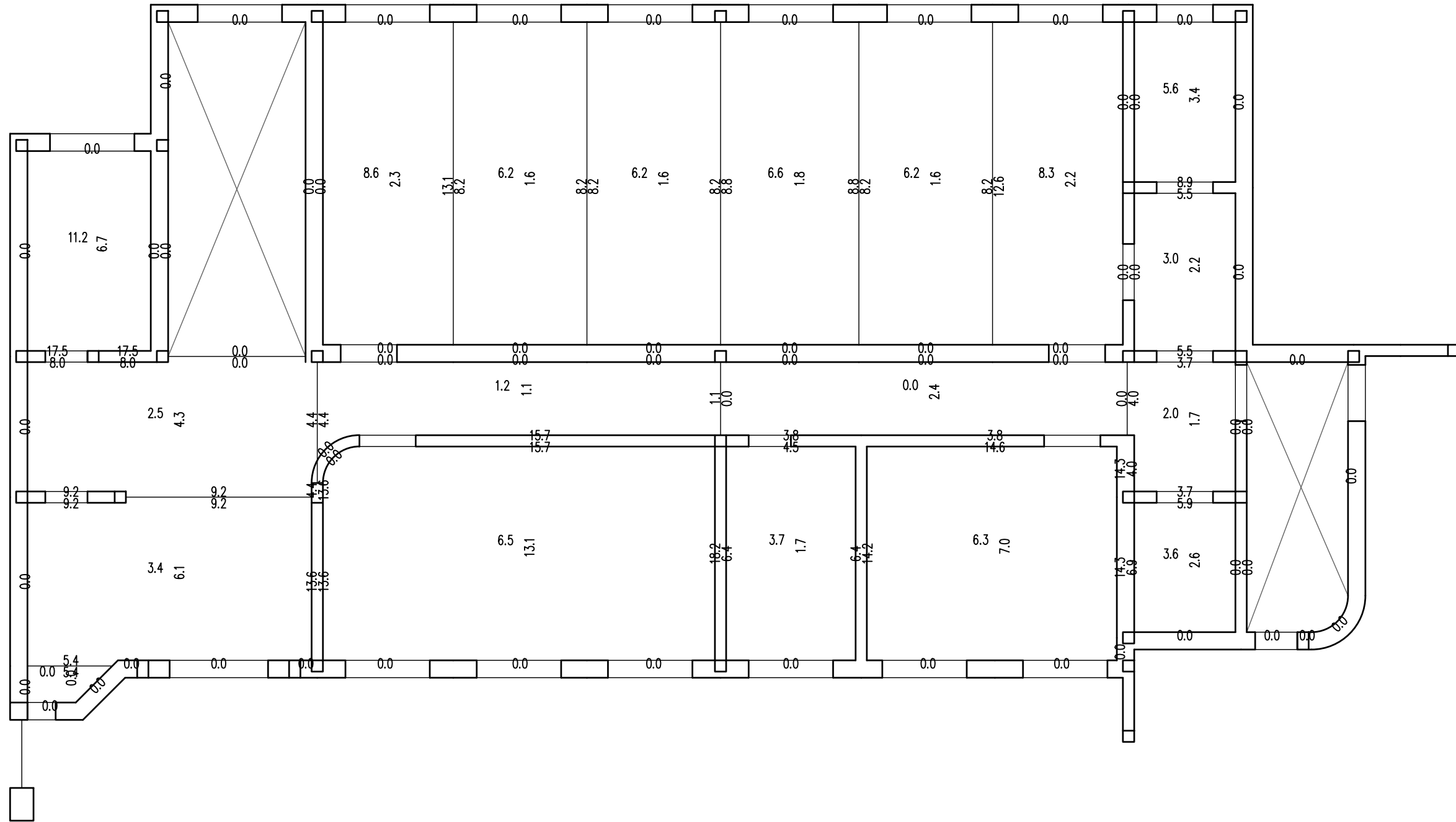
简图文字说明：计算弯矩—原截面承载力(提高幅度)

提高幅度=(计算弯矩—原截面承载力)/原截面承载力



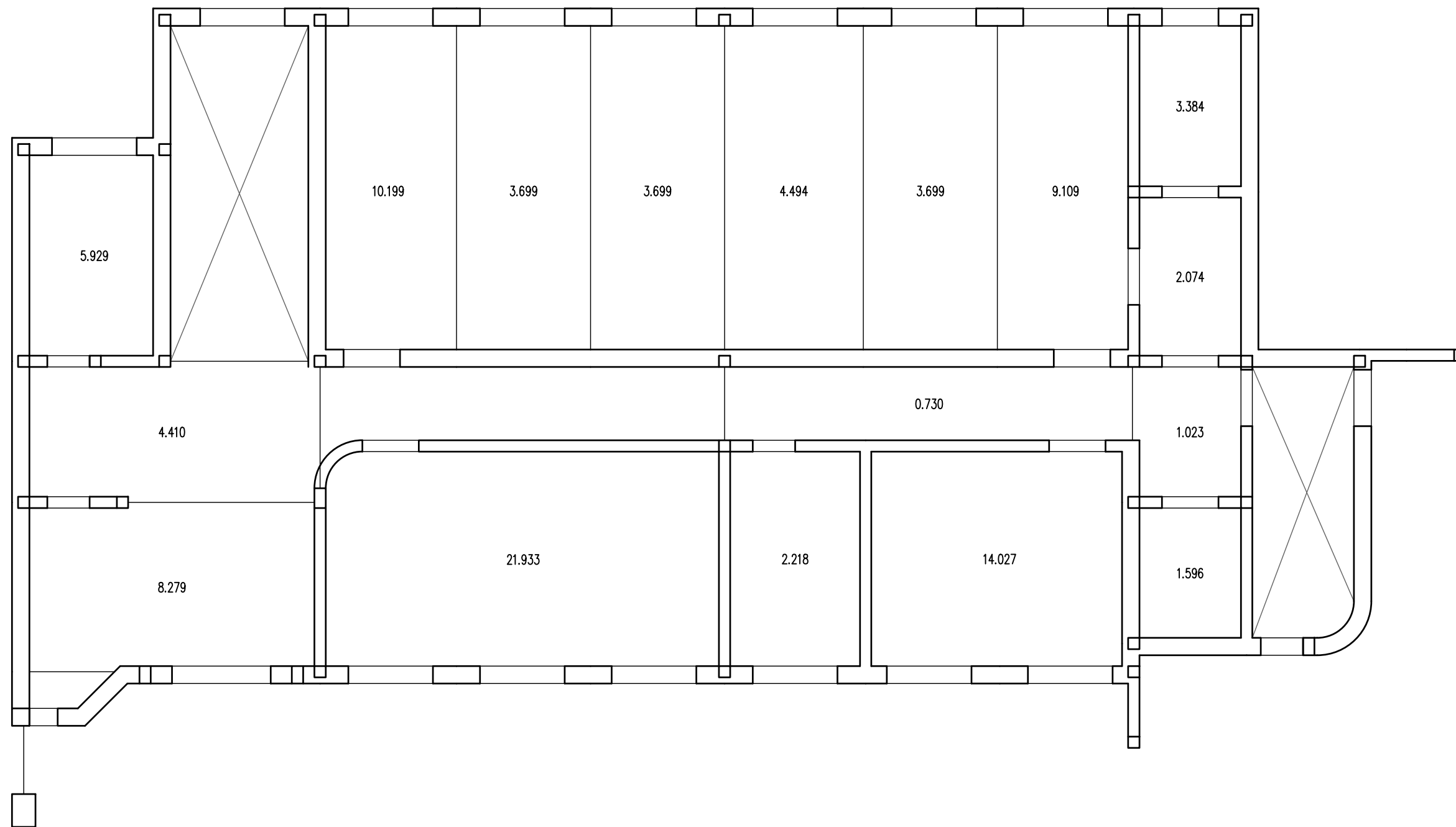
简图文字说明：计算弯矩—原截面承载力(提高幅度)

提高幅度=(计算弯矩—原截面承载力)/原截面承载力



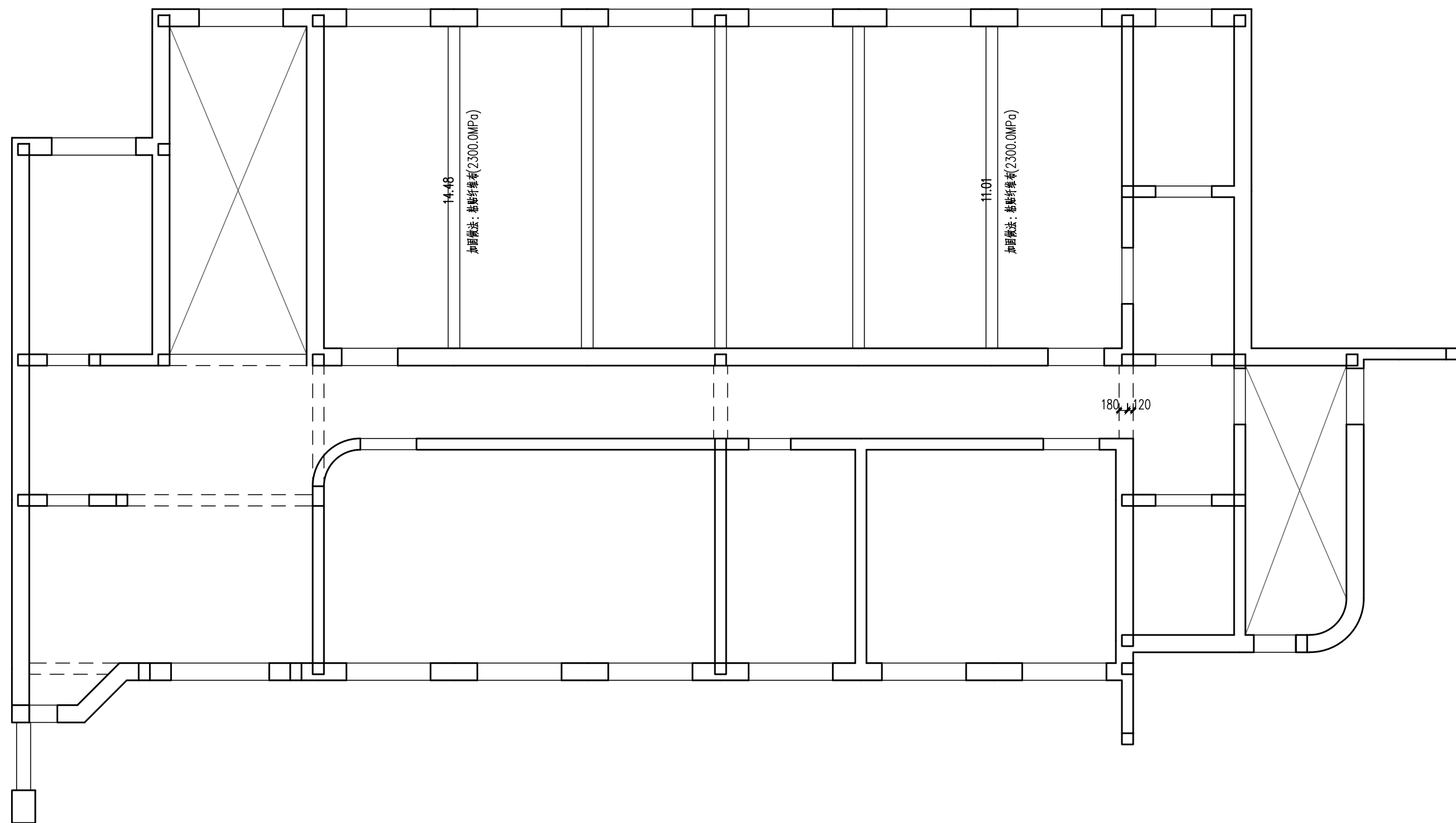
钢筋强度等级：HPB300, 砼强度等级C25

第4层现浇板弯矩图（单位：千牛*米/米）



钢筋强度等级: HPB300, 砼强度等级C25

第4层现浇板挠度图 (单位: 毫米)

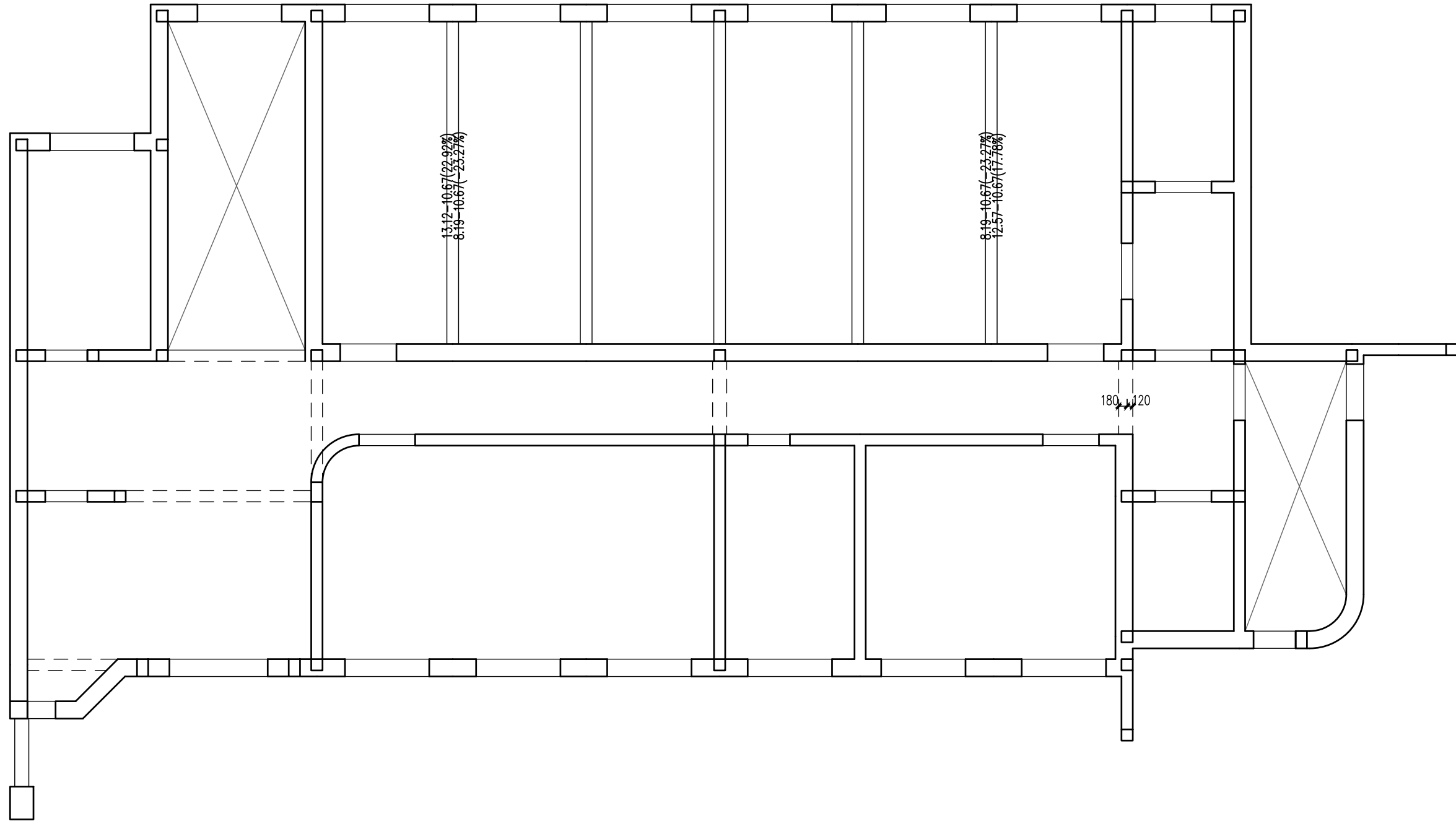


钢筋强度等级: HPB300, 砼强度等级C25

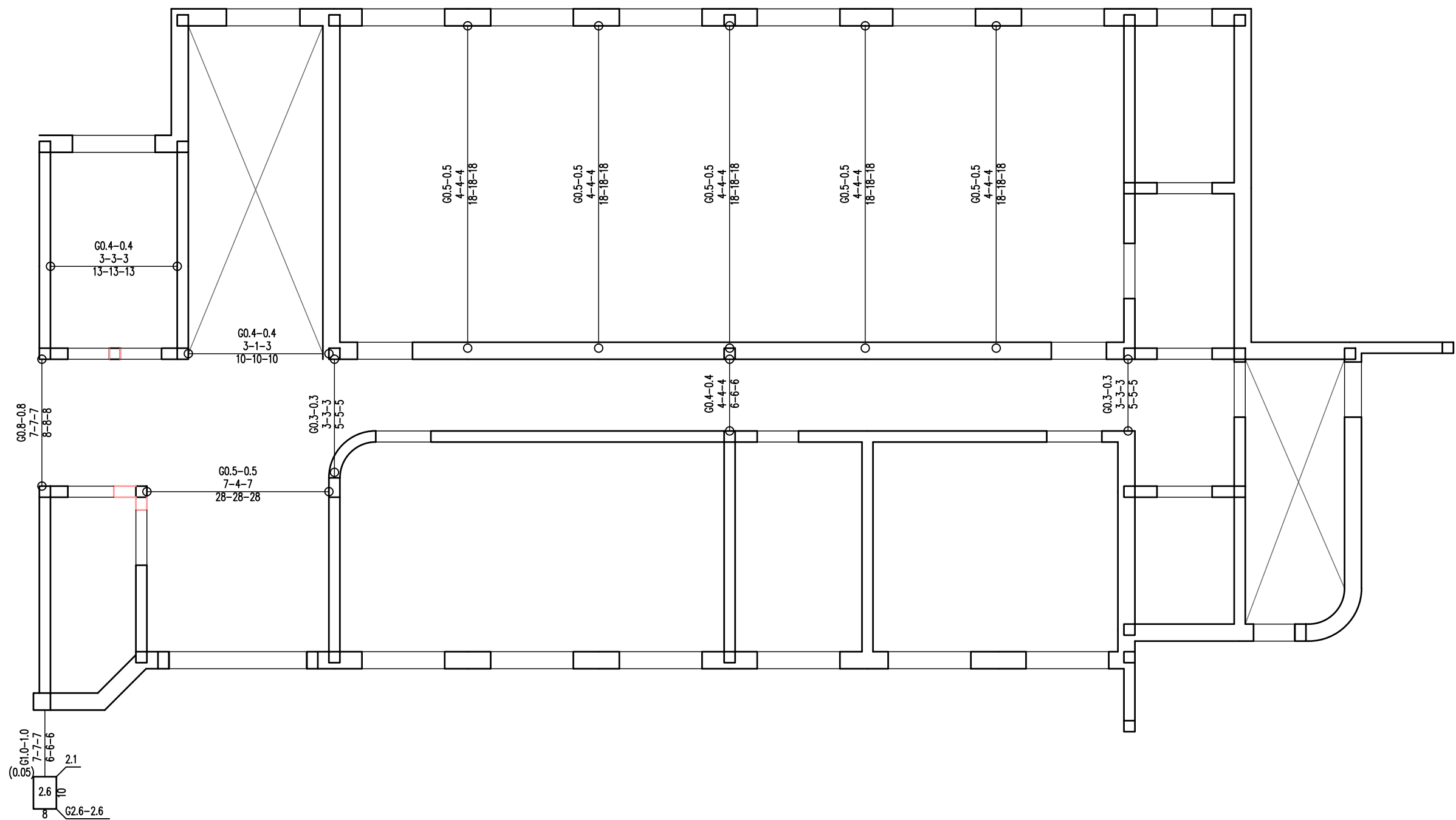
第4层加固(钢板(黄色), 纤维布(青色), 增大截面(紫色))面积图 (单位: 平方毫米/米)

加固钢筋来源方式: 使用平法钢筋和使用输入钢筋, 本工程采用使用平法钢筋。

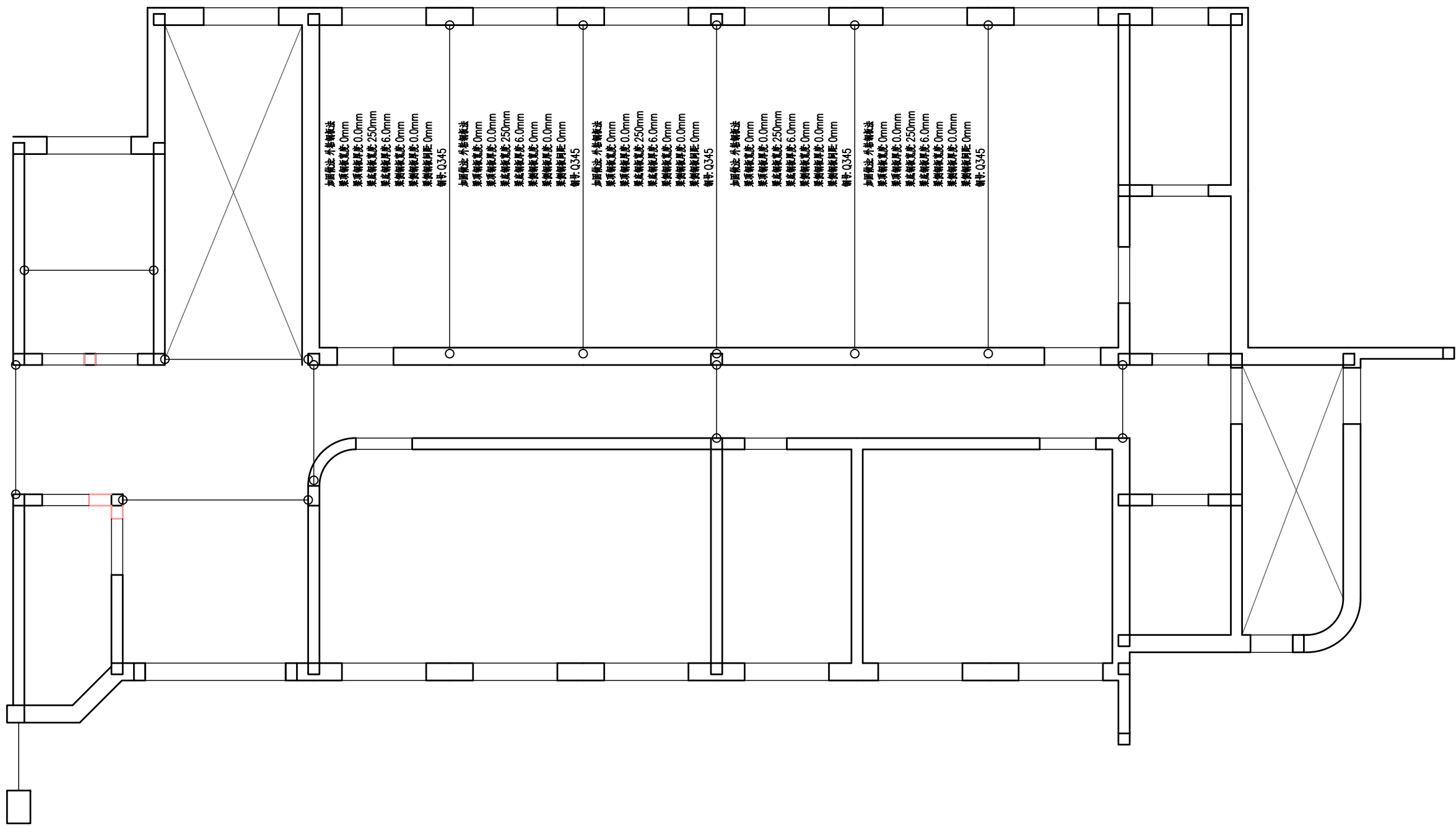
天正单行文字输入



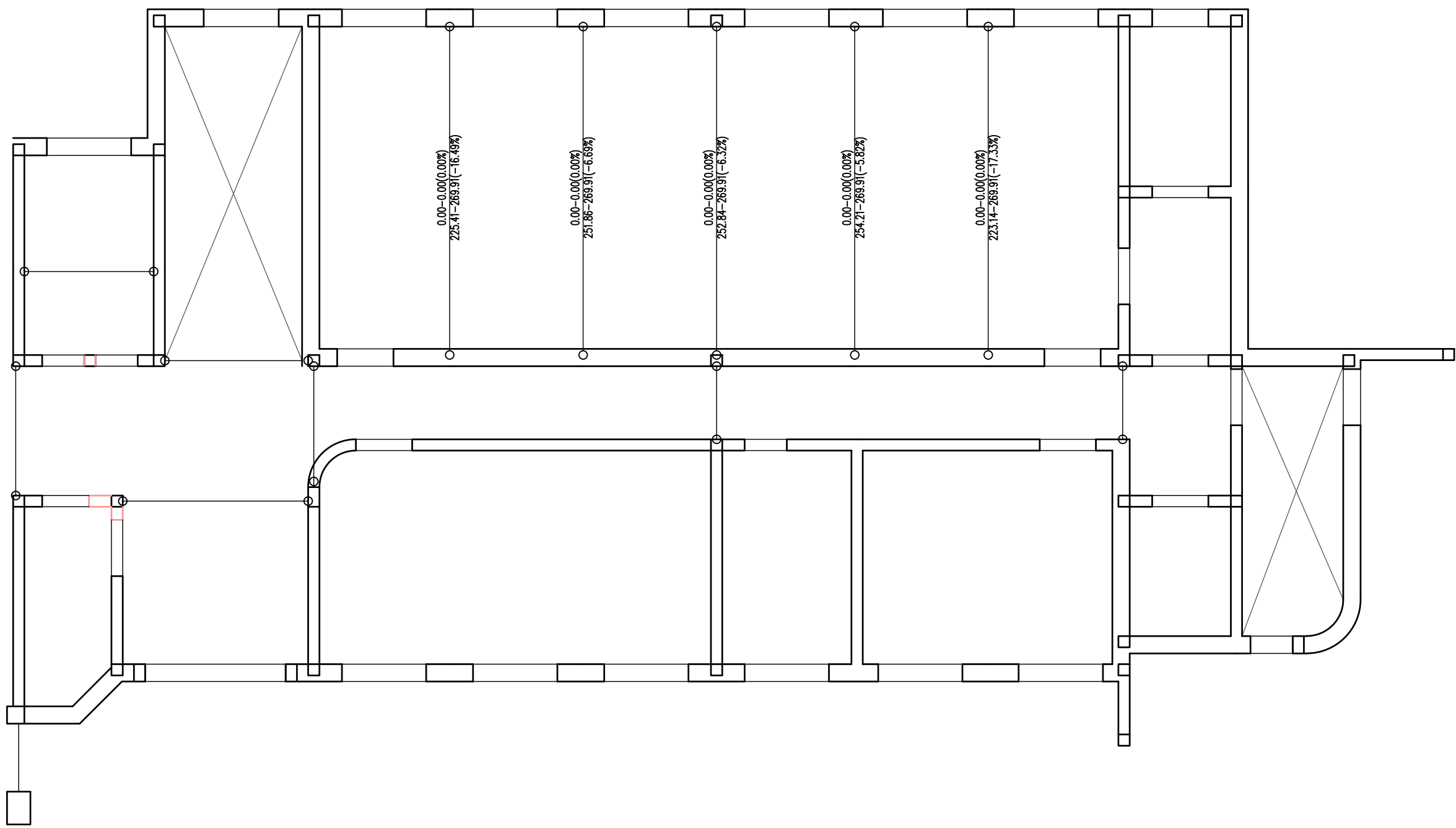
简图文字说明：计算弯矩—原截面承载力（提高幅度）
提高幅度=（计算弯矩—原截面承载力）/原截面承载力



第 2 层 (标准层2 约束边缘构件层)(第 2 标准层) 混凝土构件原有配筋简图(单位: cm²)

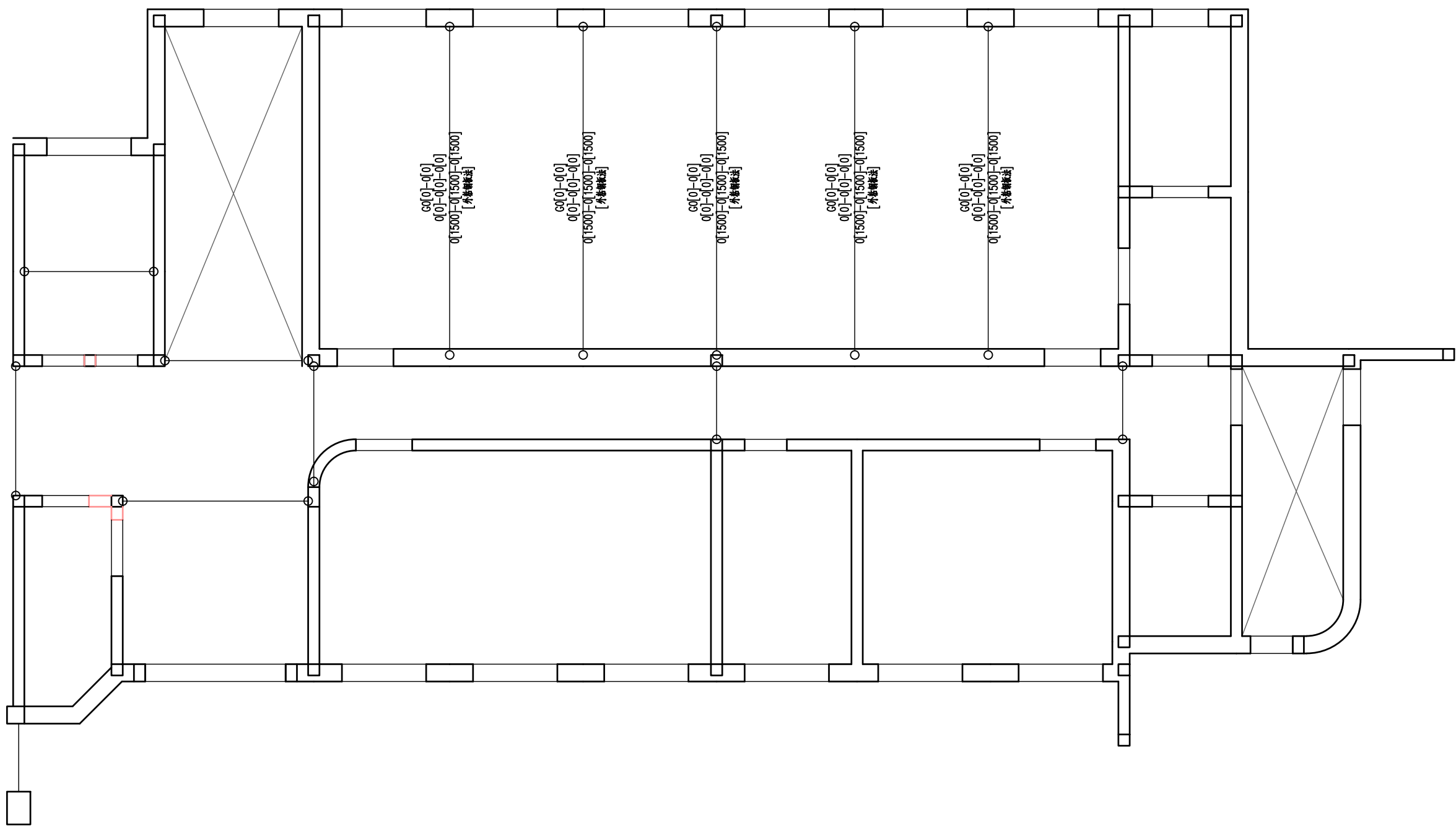


第 2 层 (标准层2 约束边缘构件层) 加固做法简图



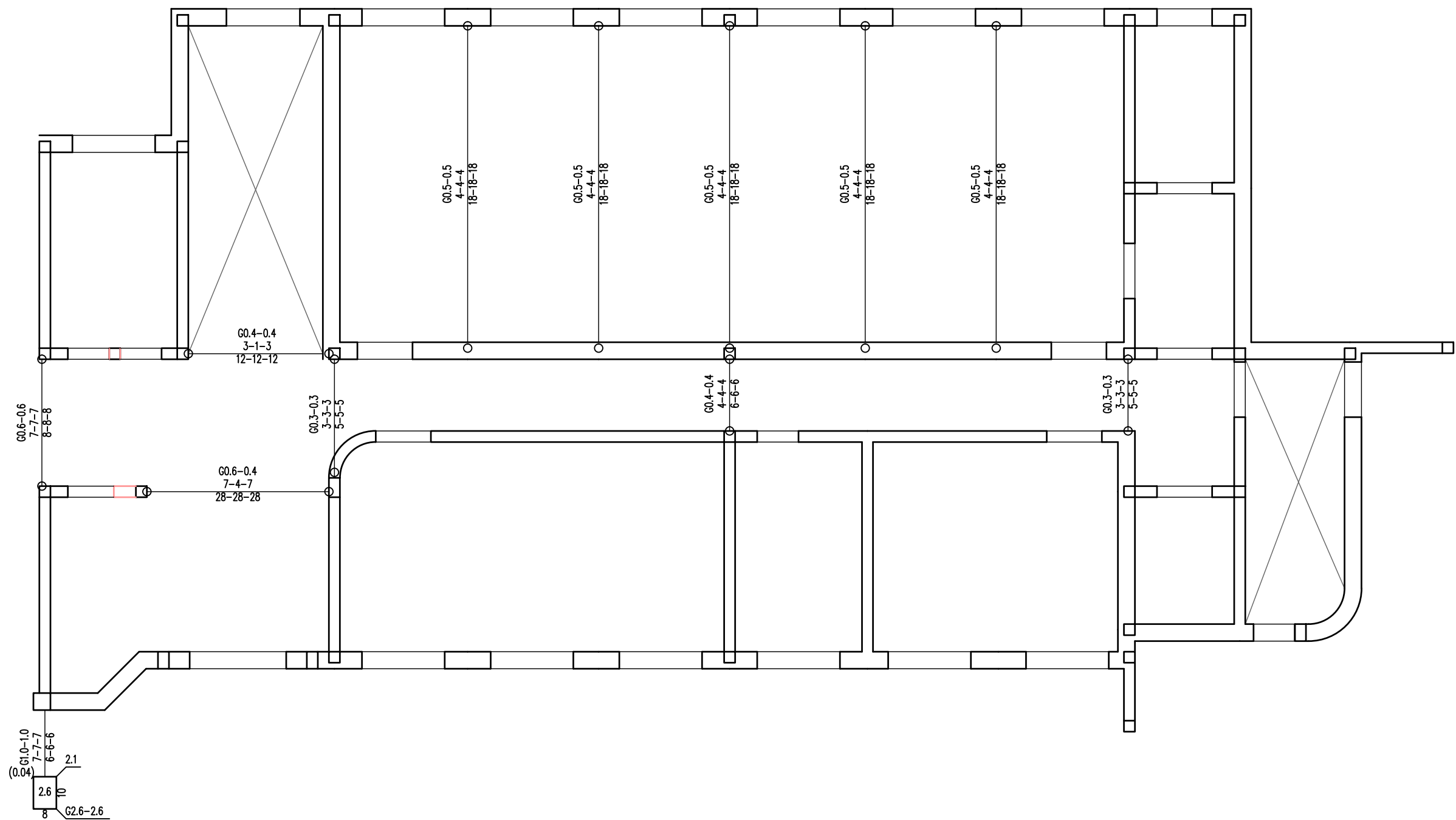
简图文字说明：计算弯矩—原截面承载力(提高幅度)

提高幅度=(计算弯矩—原截面承载力)/原截面承载力

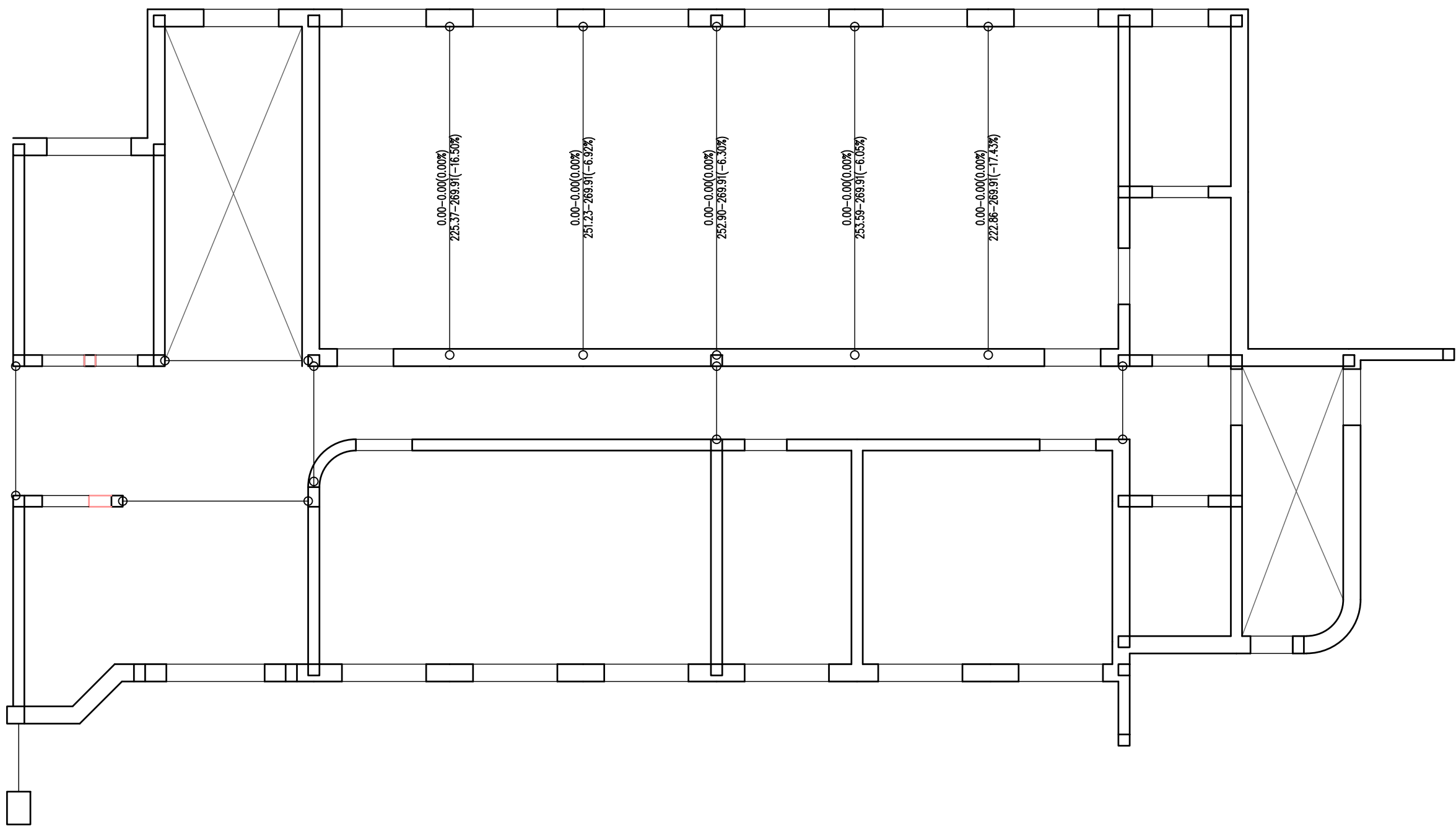


第 2 层 (标准层2 约束边缘构件层)(第 2 标准层) 加固做法计算结果简图(单位:mm²)

简图文字说明:[]内的数值为建模中设置的做法面积,[]外的数值为计算所需面积;

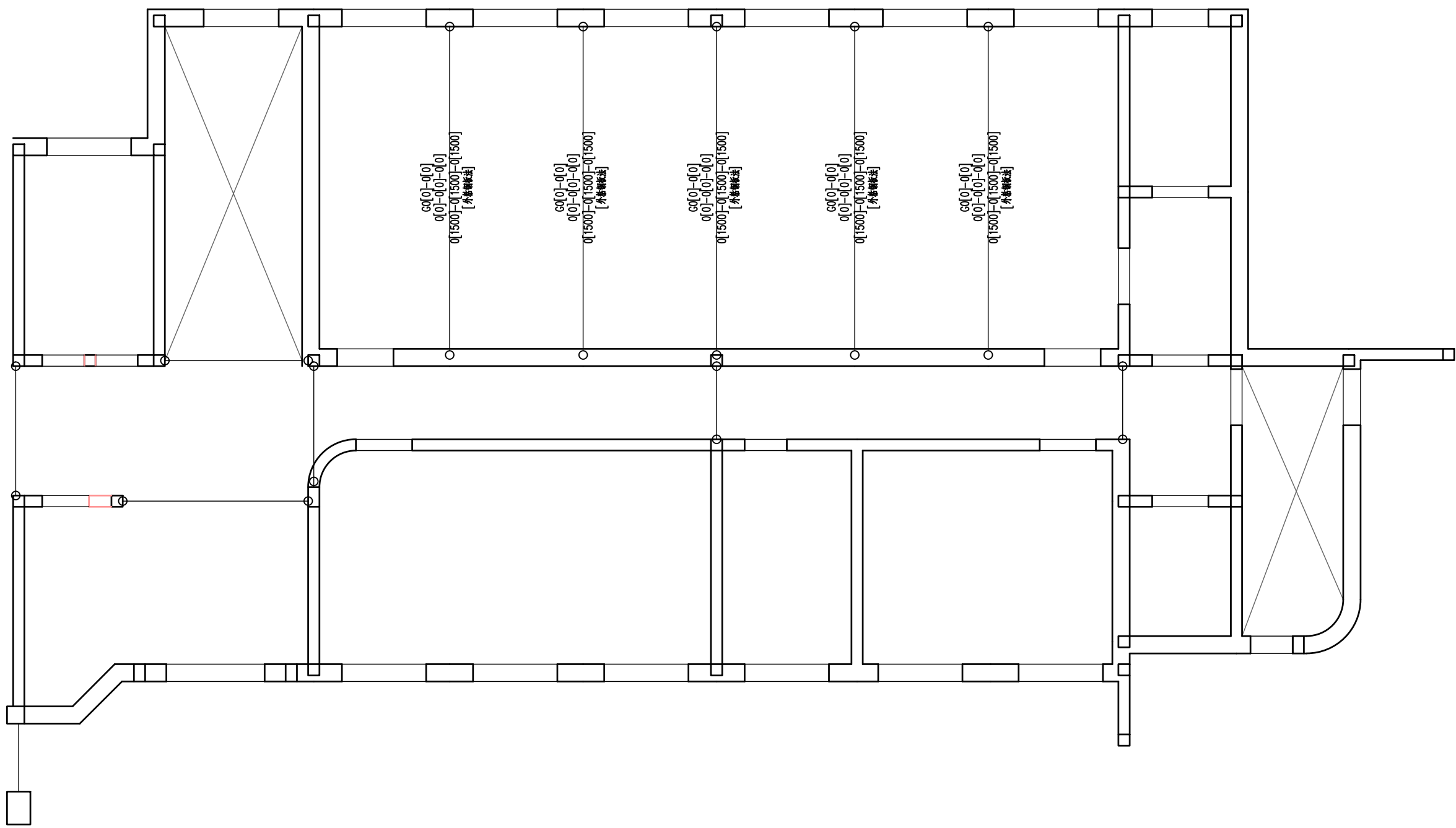


第 3 层 (标准层3 约束边缘构件层)(第 3 标准层) 混凝土构件原有配筋简图(单位: cm²)



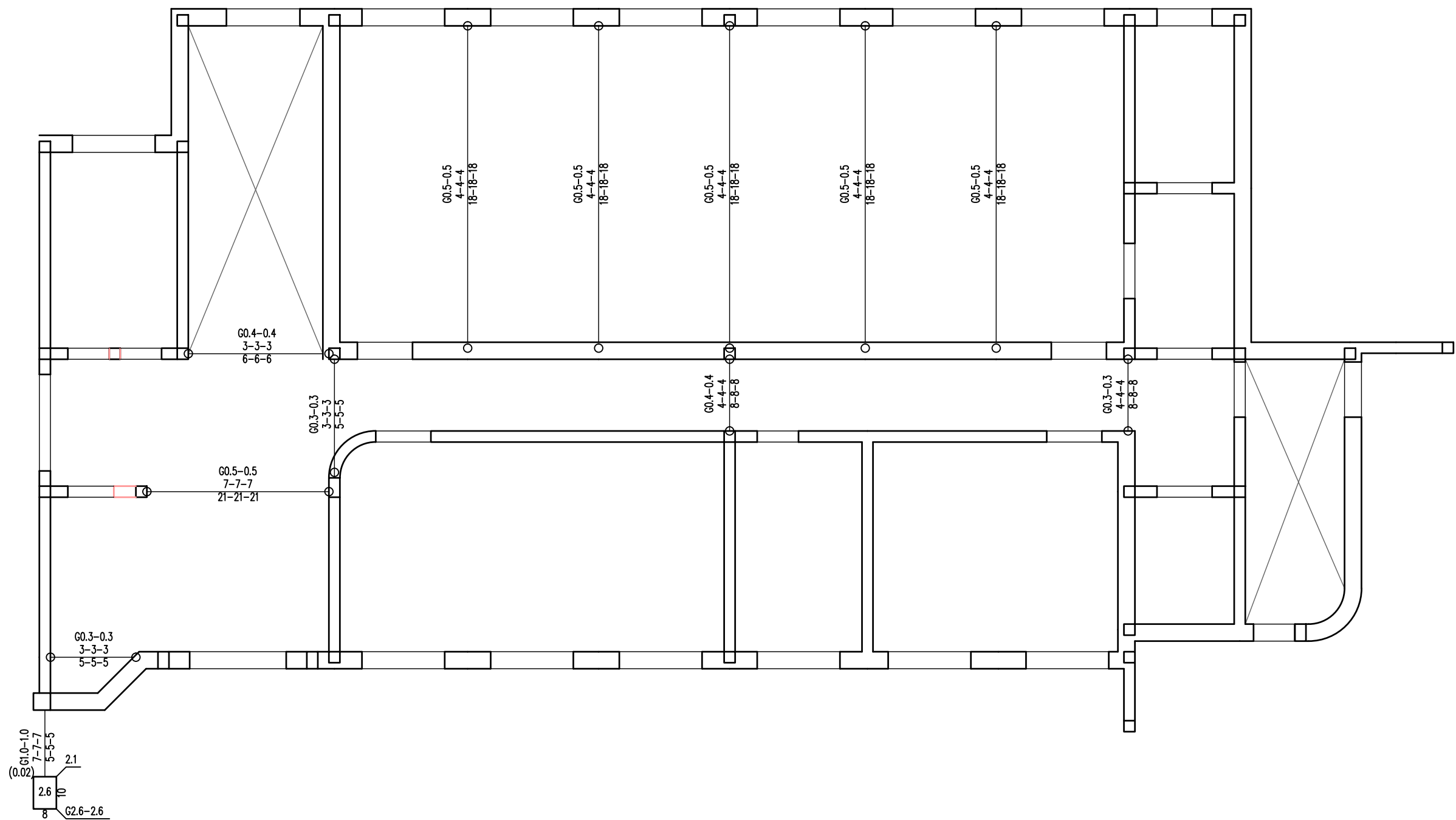
简图文字说明：计算弯矩—原截面承载力(提高幅度)

提高幅度=(计算弯矩—原截面承载力)/原截面承载力

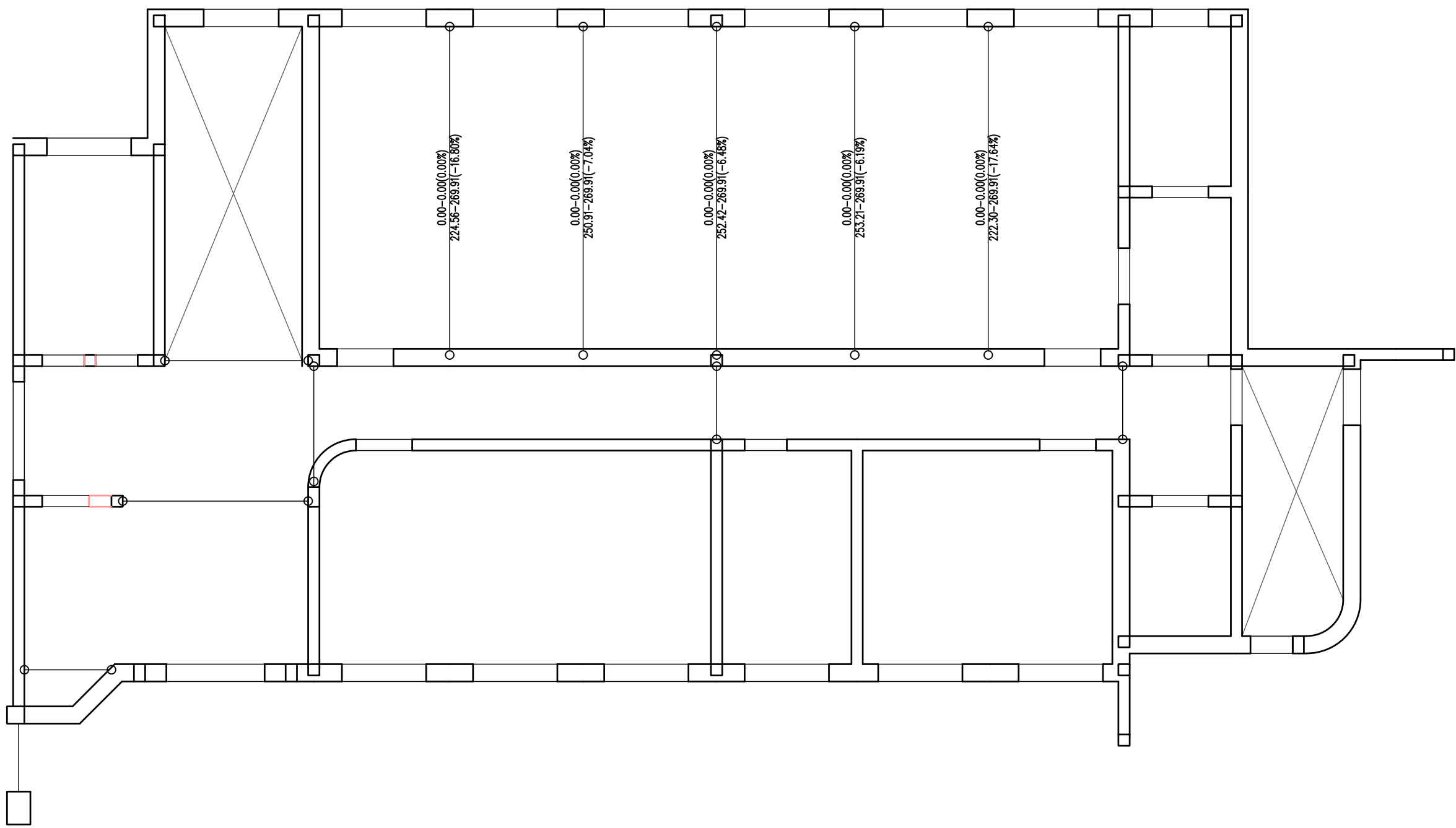


第 3 层 (标准层3 约束边缘构件层)(第 3 标准层) 加固做法计算结果简图(单位:mm²)

简图文字说明:[]内的数值为建模中设置的做法面积,[]外的数值为计算所需面积;



第 4 层 (标准层4)(第 4 标准层) 混凝土构件原有配筋简图(单位: cm²)



简图文字说明：计算弯矩—原截面承载力(提高幅度)

提高幅度=(计算弯矩—原截面承载力)/原截面承载力

原基础复核计算书

第 1 章 设计依据

本工程按照如下规范、规程进行设计：

- 1、《荷载规范》：《建筑结构荷载规范》GB 50009 - 2012
- 2、《混凝土规范》或《混规》：《混凝土结构设计规范》GB 50010 - 2010
- 3、《抗震规范》或《抗规》：《建筑抗震设计规范》GB 50011 - 2010
- 4、《高规》：《高层建筑混凝土结构技术规程》JGJ 3 - 2010
- 5、《广东高规》：广东省标准《高层建筑混凝土结构技术规程》DBJ/T 15 - 92 - 2021
- 6、《人防规范》：《人民防空地下室设计规范》GB 50038 - 2005
- 7、《地基规范》：《建筑地基基础设计规范》GB 50007 - 2011
- 8、《桩基规范》：《建筑桩基技术规范》JGJ 94 - 2008
- 9、《复合地基规范》：《复合地基技术规范》GB/T 50783 - 2012
- 10、《地基处理规范》：《建筑地基处理技术规范》JGJ 79 - 2012
- 11、《锚杆规程》：《高压喷射扩大头锚杆技术规程》JGJ/T 282 - 2012
- 12、《北京地基规范》：《北京地区建筑地基基础勘察设计规范》DBJ11 - 501 - 2016
- 13、《上海地基规范》：《上海市工程建设规范地基基础设计规范》DGJ08 - 11 - 2018
- 14、《广东地基规范》：《广东省标准建筑地基基础设计规范》DBJ15 - 31 - 2016
- 15、《重庆地基规范》：《重庆市工程建设标准建筑地基基础设计规范》DBJ50 - 047 - 2016
- 16、《地基术语标准》：《建筑地基基础术语标准》GBT 50941 - 2014
- 17、《新版抗浮规范》：《建筑工程抗浮技术标准》JGJ476 - 2019
- 18、《结构通用规范》：《工程结构通用规范》GB 55001 - 2021
- 19、《抗震通用规范》：《建筑与市政工程抗震通用规范》GB 55002 - 2021
- 20、《地基通用规范》：《建筑与市政地基基础通用规范》GB 55003 - 2021

第 2 章 计算软件信息

本工程计算软件为盈建科基础设计软件(YJK-F) v6.0.0。

第 3 章 设计参数

3.1 总参数

结构重要性系数	1.10
基础底面以上覆土厚度(m)	1.5
覆土重度(kN/m3)	20.0
拉梁承担弯矩比例	0.00
抗浮工程设计等级	乙级
抗浮稳定安全系数	1.05
是否采用通用规范	是

3.2 地基承载力计算参数

是否始终按以下参数计算地基承载力 “否”表示以单独定义值优先	否
计算方法	《地基规范》(GB50007-2011) 综合法
地基承载力特征值 fak(kPa)	300.00
地基承载力宽度修正系数 η_b	3.00
地基承载力深度修正系数 η_d	4.40
基底以下土的重度(或浮重度) γ (kN/m3)	20.0
基底以上土的加权平均重度 γ_m (kN/m3)	20.0
基础埋置深度(m)	1.5
抗震承载力调整系数	0.00

3.3 沉降计算参数

是否迭代计算	不迭代
考虑相邻荷载的水平面影响范围(m)	20.0
沉降计算经验系数 (输入 1.0 取规范的经验系数，否则直接取输入的值)	1.00

考虑相邻基桩的水平面影响范围(几倍桩长)	0.60
明德林法沉降计算经验系数	1.00
承台沉降计算方法	等效作用分层总和法
是否考虑回弹再压缩	不考虑
明德林应力公式中的桩端阻力比 α	各桩分别计算
均匀分布侧阻力与总侧阻力的比值 β	1.00

3.4 桩筏筏板弹性地基梁计算参数

计算方法	弹性地基梁板法
考虑上部结构刚度	考虑
板上剪力墙等效梁高(m)	0.5
网格划分控制长度(m)	1.0
节点修剪控制误差(mm)	100
地基类型	天然地基/常规桩基
基床系数和桩刚度	根据地质资料自动计算
板元弯矩取值方法	取节点平均值
板元变厚度区域的边界弯矩磨平处理	是
取 1m 范围平均弯矩计算配筋	否
柱底峰值弯矩考虑柱宽折减系数	0.5
柱(墙)荷载施加方法	考虑柱、墙实际尺寸
箍筋间距(mm) (适用于地基梁、拉梁、两桩承台)	200
地基梁抗震等级	非抗震
桩顶嵌固系数	1.0
防水板内承台桩设为固定支座	否
后浇带施工前的加荷比例	0.5

3.5 水浮力、人防荷载

水浮力的标准组合系数	1.00
水浮力的基本组合系数	1.35
历史最低水位/常年稳定水位(m)	0.00

历史最高水位/抗浮设计水位(m)	0.00
历史最低水位参与荷载组合	否
底板抗浮验算(历史最高水位参与荷载组合)	否
防水板荷载所有组合都传递到基础 (选<否>时仅传递抗浮组合)	否
人防等级	非人防
底板等效静荷载(kPa)	0
混凝土容重(kN/m3)	25.0
水容重(kN/m3)	9.800
非线性计算加载步数	2
非线性计算每步最大迭代次数	10
非线性计算收敛误差(mm)	1.000000e-003
非线性计算收敛准则	位移控制/荷载控制

3.6 高级参数

筏板设计	
支座钢筋长度	取 1.0 米和 0.33 倍房间跨度较大值
模拟防水板的筏板按自承重设计	否
防水板设计	
水浮力(高水)和人防同时考虑	是
考虑恒载活载组合	是
内力积分法计算防水板对独基影响	否
是否考虑防水板刚度对承台弯矩、剪力的影响	是
地基梁、砌体条基设计	
地基承载力验算考虑重叠面积修正	否
梁元法计算筏板的地基梁内力配筋	否
倒 T 形地基梁底筋面积按腹板、翼缘分别输出	是
倒 T 形地基梁翼缘底部纵筋最小配筋率	0.20%
拉梁设计	
扭矩折减系数	0.40
承台设计	

跨高比小于 5 的两桩承台设计方法	按深受弯构件计算 按“纵筋+分布筋”方式配筋
三桩承台的等腰、等边控制尺寸(mm)	50
柱墙均在构件轮廓内的多柱墙承台、独基按规范算法	否
冲切、受剪验算	
考虑各方向冲切厚度不相等情况	否
剪力墙冲切筏板考虑不平衡力矩	是
临界冲跨比[λ]	0.25
短肢墙宽厚比限值[L/B]	8.0
自动组合成长肢墙进行冲切验算 (不自动组合时，不符合短肢墙条基的墙按单墙验算冲切)	否
沉降计算	
采用新沉降试算方法	是
最大迭代次数	6
收敛控制误差(mm)	2.0
“基本模型”采用“沉降模型”的桩土刚度	否
指定最大土层厚度(m)	按《地基规范》5.3.5、《桩基规范》5.5.14 自动计算
指定最小计算深度(m)	按《地基规范》5.3.7, 5.3.8、《桩基规范》5.5.8, 5.5.15 自动计算
分层总和法执行条款	执行《地基规范》5.3.7, 变形比≤0.025
等效作用法执行条款	执行《桩基规范》5.5.6 ~ 5.5.13
明德林(Mindlin)法计算沉降采用桩顶附加荷载	否
明德林(Mindlin)法计算沉降采用精确积分	是
变形比控制值	0.025
应力比控制值	0.2
桩基、锚杆设计	
不含风和地震的标准组合按 1.0 倍 Ra 验算承载力	否
抗拔屈服值与承载力之比	4.00
桩基重要性系数 γ 0	1.00
其他	

实体元刚度折减系数	0.80
有限元基础考虑高差引起的附加弯矩	否
生成 SAFE 数据文件	否
保留小数点位时，大于(X)进位	4

第 4 章 荷载、荷载组合

4.1 荷载

4.1.1 上部荷载

表 4-1 上部荷载总值表

工况	轴力 N (kN)	X 向剪力 Vx (kN)	Y 向剪力 Vy (kN)	绕 X 轴弯矩 Mx (kN. m)	绕 Y 轴弯矩 My (kN. m)
恒载	5682.8	-4.2	-5.3	5.0	-15.8
活载	942.2	-0.5	-0.4	-1.7	-1.3
X 风	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Y 风	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
X 地震	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Y 地震	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
竖向地震	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
人防荷载	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
平面恒载	26704.8	0.0	0.0	0.0	0.0
平面活载	5144.2	0.0	0.0	0.0	0.0

- 注：1、轴力向下为正，弯矩和剪力在整体坐标系中统计。
2、“人防荷载”指作用于顶板、由竖向构件传递到基础的人防荷载。
3、当采用倒楼盖法计算人防时，顶板人防荷载按不动支座考虑。

4.1.2 附加荷载

表 4-2 附加荷载总值表

工况	轴力 N(kN)	X 向剪力 Vx(kN)	Y 向剪力 Vy(kN)	绕 X 轴弯矩 Mx(kN. m)	绕 Y 轴弯矩 My(kN. m)
恒载	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
活载	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

注：轴力向下为正，弯矩和剪力在整体坐标系中统计。

4.1.3 板面荷载

表 4-3 板面荷载总值表

工况	轴力 N(kN)
恒载	0.0
活载	0.0
水浮力（最低水位）	0.0
水浮力（最高水位）	0.0
人防荷载	0.0

注：1、恒载、活载向下为正，水浮力、人防荷载向上为正。
2、“人防荷载”指作用于底板的静荷载，不应大于表 4-1 的“人防荷载”。

4.1.4 覆土重

表 4-4 覆土重总值表

工况	轴力 N(kN)
恒载	0.0

4.1.5 基础自重

表 4-5 基础自重总值表

工况	轴力 N(kN)
恒载	1790.1

4.1.6 拉梁荷载

表 4-6 拉梁荷载总值表

工况	轴力 N(kN)
恒载(含自重)	0.0
活载	0.0

4.1.7 轴向荷载总值统计

表 4-7 轴向荷载总值表

工况	轴向荷载总值 N(kN)
恒载	7473.0
活载	942.2
X 风	0.0
Y 风	0.0
X 地震	0.0
Y 地震	0.0
竖向地震	0.0
人防荷载	0.0
平面恒载	28495.0
平面活载	5144.2
水浮力（最低水位）	0.0
水浮力（最高水位）	0.0

注：1、恒载、活载、风、地震、人防向下为正，水浮力向上为正。

4.2 荷载组合

4.2.1 准永久组合

表 4-8 准永久组合表

组合号	组合
-----	----

组合号	组合
(1)	准永久组合 1.0 平面恒+0.5 平面活

注：准永久组合用于沉降计算、筏板重心校核。

4.2.2 标准组合

表 4-9 标准组合表

组合号	组合
(2)	标准组合 1.0 平面恒+1.0 平面活

注：标准组合用于地基、桩基承载力验算。

4.2.3 基本组合

表 4-10 基本组合表

组合号	组合
(3)	基本组合 1.3 平面恒+1.5 平面活

注：基本组合用于冲切、受剪、局部受压验算和配筋设计。

第 5 章 材料、材料用量

5.1 材料表

表 5-1 材料表

构件	混凝土强度级别	钢筋级别	箍筋级别	底保护层厚度 (mm)	顶保护层厚度 (mm)	最小配筋率
独基	C25	HRB400	—	40	—	0.15%
承台	C30	HRB400	HRB400	40	—	0.15%
承台桩	C30	HRB400	HRB400	50	—	0.20%
地基梁	C25	HRB400	HRB400	40	—	0.15%
筏板	C30	HRB400	—	40	40	0.15%
筏板桩 (梁下桩)	C30	HRB400	HRB400	50	—	0.20%

构件	混凝土强度级别	钢筋级别	箍筋级别	底保护层厚度 (mm)	顶保护层厚度 (mm)	最小配筋率
拉梁	C25	HRB400	HRB400	40	—	0.15%
条基	C25	HRB400	HRB400	40	—	0.15%

5.2 钢筋强度设计值

表 5-2 钢筋强度表

钢筋级别	抗拉强度设计值 (N/mm2)	抗压强度设计值 (N/mm2)
HPB235	210	210
HPB300	270	270
HRB335	300	300
HRB400	360	360
HRB500	435	435
RRB400	360	360
HTRB600	500	500
T63/E/G	545	545
CRB600H	430	380
HRB635	550	550

5.3 构件数目及混凝土用量

表 5-3 构件数目及混凝土用量

构件类型		构件数目	混凝土用量 (m3)
独立基础		0	0.0
承台		0	0.0
地基梁		0	0.0
筏板	主筏板	0	0.0
	加厚区	0	
	集水坑电梯井及减薄区	0	
	洞口	0	
防水板		0	0.0

构件类型		构件数目	混凝土用量(m3)
桩	承台桩	0	0.0
	非承台桩	0	0.0
	锚杆	0	0.0
拉梁		0	0.0
条形基础		72	0.0
合计			0.0

第 6 章 地勘资料

6.1 地质探孔分布图

详见地质探孔分布图的 CAD 图形。

6.2 标准探孔信息

表 6-1 标准探孔信息

层号	土名称	极限桩 侧阻力 (kPa)	极限桩 端阻力 (kPa)	压缩模 量 (MPa)	重度 (kN/m3)	摩擦角 (度)	粘聚力 (kPa)	状态参 数
----	-----	---------------------	---------------------	-------------------	---------------	------------	--------------	----------

6.3 实际探孔信息

表 6-2 实际探孔信息

探孔 编号	层号	土名称	土层厚 度 (m)	压缩模 量 (MPa)	重度 (kN/m3)	摩擦角 (度)	粘聚力 (kPa)	状态参 数
----------	----	-----	-----------------	-------------------	---------------	------------	--------------	----------

注：1、表中的水头标高和探孔水头标高为相对于结构±0.000 的相对标高。

第 7 章 地基、桩基承载力验算

7.1 地基承载力验算

7.1.1 独立基础

本工程没有独立基础！

7.1.2 地基梁

本工程没有地基梁！

7.1.3 筏板

本工程没有筏板！

7.1.4 砌体条基

表 7-1 砌体条基承载力验算结果

砌体条基 编号	fa	faE	Pkavg (kPa)	Pkmax (kPa)	(fa or faE) /Pkavg	(1.2*fa or 1.2*faE) /Pkmax	结论
TJ1	388.00	582.00	259.72(2)	366.01(2)	1.49	1.27	满足
TJ2	388.00	582.00	206.68(2)	288.13(2)	1.88	1.62	满足
TJ3	388.00	582.00	187.95(2)	259.09(2)	2.06	1.80	满足
TJ4	388.00	582.00	244.12(2)	345.16(2)	1.59	1.35	满足
TJ5	388.00	582.00	216.14(2)	303.68(2)	1.80	1.53	满足
TJ6	388.00	582.00	173.54(2)	239.16(2)	2.24	1.95	满足
TJ7	388.00	582.00	164.52(2)	164.52(2)	2.36	2.83	满足
TJ8	388.00	582.00	227.49(2)	321.42(2)	1.71	1.45	满足
TJ9	388.00	582.00	184.25(2)	255.94(2)	2.11	1.82	满足
TJ10	388.00	582.00	141.01(2)	141.01(2)	2.75	3.30	满足
TJ11	388.00	582.00	156.12(2)	156.12(2)	2.49	2.98	满足

砌体条基 编号	fa	faE	Pkavg (kPa)	Pkmax (kPa)	(fa or faE) /Pkavg	(1. 2*fa or 1. 2*faE) /Pkmax	结论
TJ12	388. 00	582. 00	228. 58(2)	320. 69(2)	1. 70	1. 45	满足
TJ13	388. 00	582. 00	130. 48(2)	212. 57(2)	2. 97	2. 19	满足
TJ14	388. 00	582. 00	206. 50(2)	206. 50(2)	1. 88	2. 25	满足
TJ15	388. 00	582. 00	152. 11(2)	152. 11(2)	2. 55	3. 06	满足
TJ16	388. 00	582. 00	192. 67(2)	192. 67(2)	2. 01	2. 42	满足
TJ17	388. 00	582. 00	185. 03(2)	185. 03(2)	2. 10	2. 52	满足
TJ18	388. 00	582. 00	275. 14(2)	389. 20(2)	1. 41	1. 20	满足
TJ19	388. 00	582. 00	163. 55(2)	163. 55(2)	2. 37	2. 85	满足
TJ20	388. 00	582. 00	205. 17(2)	288. 42(2)	1. 89	1. 61	满足
TJ21	388. 00	582. 00	194. 26(2)	268. 80(2)	2. 00	1. 73	满足
TJ22	388. 00	582. 00	186. 17(2)	186. 17(2)	2. 08	2. 50	满足
TJ23	388. 00	582. 00	286. 48(2)	406. 75(2)	1. 35	1. 14	满足
TJ24	388. 00	582. 00	158. 84(2)	158. 84(2)	2. 44	2. 93	满足
TJ25	388. 00	582. 00	213. 00(2)	213. 00(2)	1. 82	2. 19	满足
TJ26	388. 00	582. 00	156. 04(2)	156. 04(2)	2. 49	2. 98	满足
TJ27	388. 00	582. 00	227. 10(2)	227. 10(2)	1. 71	2. 05	满足
TJ28	388. 00	582. 00	207. 81(2)	278. 19(2)	1. 87	1. 67	满足
TJ29	388. 00	582. 00	225. 73(2)	317. 88(2)	1. 72	1. 46	满足
TJ30	388. 00	582. 00	180. 55(2)	244. 93(2)	2. 15	1. 90	满足
TJ31	388. 00	582. 00	187. 31(2)	262. 84(2)	2. 07	1. 77	满足
TJ32	388. 00	582. 00	198. 58(2)	262. 42(2)	1. 95	1. 77	满足
TJ33	388. 00	582. 00	179. 69(2)	250. 33(2)	2. 16	1. 86	满足
TJ34	388. 00	582. 00	152. 00(2)	209. 34(2)	2. 55	2. 22	满足
TJ35	388. 00	582. 00	175. 35(2)	245. 12(2)	2. 21	1. 90	满足
TJ36	388. 00	582. 00	141. 88(2)	141. 88(2)	2. 73	3. 28	满足
TJ37	388. 00	582. 00	180. 35(2)	239. 25(2)	2. 15	1. 95	满足
TJ38	388. 00	582. 00	235. 15(2)	333. 71(2)	1. 65	1. 40	满足
TJ39	388. 00	582. 00	184. 45(2)	184. 45(2)	2. 10	2. 52	满足
TJ40	388. 00	582. 00	181. 69(2)	254. 52(2)	2. 14	1. 83	满足
TJ41	388. 00	582. 00	179. 01(2)	249. 30(2)	2. 17	1. 87	满足

砌体条基 编号	fa	faE	Pkavg (kPa)	Pkmax (kPa)	(fa or faE) /Pkavg	(1. 2*fa or 1. 2*faE) /Pkmax	结论
TJ42	388. 00	582. 00	173. 37(2)	240. 60(2)	2. 24	1. 94	满足
TJ43	388. 00	582. 00	155. 70(2)	210. 94(2)	2. 49	2. 21	满足
TJ44	388. 00	582. 00	173. 02(2)	217. 16(2)	2. 24	2. 14	满足
TJ45	388. 00	582. 00	233. 81(2)	273. 83(2)	1. 66	1. 70	满足
TJ46	388. 00	582. 00	233. 95(2)	329. 89(2)	1. 66	1. 41	满足
TJ47	388. 00	582. 00	305. 74(2)	305. 74(2)	1. 27	1. 52	满足
TJ48	388. 00	582. 00	140. 06(2)	140. 06(2)	2. 77	3. 32	满足
TJ49	388. 00	582. 00	139. 36(2)	139. 36(2)	2. 78	3. 34	满足
TJ50	388. 00	582. 00	118. 44(2)	118. 44(2)	3. 28	3. 93	满足
TJ51	388. 00	582. 00	107. 48(2)	107. 48(2)	3. 61	4. 33	满足
TJ52	388. 00	582. 00	139. 93(2)	139. 93(2)	2. 77	3. 33	满足
TJ53	388. 00	582. 00	139. 46(2)	139. 46(2)	2. 78	3. 34	满足
TJ54	388. 00	582. 00	183. 90(2)	236. 08(2)	2. 11	1. 97	满足
TJ55	388. 00	582. 00	209. 05(2)	270. 89(2)	1. 86	1. 72	满足
TJ56	388. 00	582. 00	208. 98(2)	270. 78(2)	1. 86	1. 72	满足
TJ57	388. 00	582. 00	182. 31(2)	233. 93(2)	2. 13	1. 99	满足
TJ58	388. 00	582. 00	219. 53(2)	270. 81(2)	1. 77	1. 72	满足
TJ59	388. 00	582. 00	220. 19(2)	272. 18(2)	1. 76	1. 71	满足
TJ60	388. 00	582. 00	264. 51(2)	338. 63(2)	1. 47	1. 37	满足
TJ61	388. 00	582. 00	234. 02(2)	287. 50(2)	1. 66	1. 62	满足
TJ62	388. 00	582. 00	250. 08(2)	326. 31(2)	1. 55	1. 43	满足
TJ63	388. 00	582. 00	266. 45(2)	333. 40(2)	1. 46	1. 40	满足
TJ64	388. 00	582. 00	252. 35(2)	329. 39(2)	1. 54	1. 41	满足
TJ65	388. 00	582. 00	193. 75(2)	247. 77(2)	2. 00	1. 88	满足
TJ66	388. 00	582. 00	264. 32(2)	330. 00(2)	1. 47	1. 41	满足
TJ67	388. 00	582. 00	191. 92(2)	191. 92(2)	2. 02	2. 43	满足
TJ68	388. 00	582. 00	165. 92(2)	165. 92(2)	2. 34	2. 81	满足
TJ69	388. 00	582. 00	184. 35(2)	184. 35(2)	2. 10	2. 53	满足
TJ70	388. 00	582. 00	302. 22(2)	373. 96(2)	1. 28	1. 25	满足
TJ71	388. 00	582. 00	254. 38(2)	331. 20(2)	1. 53	1. 41	满足

砌体条基 编号	fa	faE	Pkavg (kPa)	Pkmax (kPa)	(fa or faE) /Pkavg	(1.2*fa or 1.2*faE) /Pkmax	结论
TJ72	388.00	582.00	339.16(2)	339.16(2)	1.14	1.37	满足

注：1、Pkavg、Pkmax 为控制组合的基底平均压力、基底最大压力，括号内数字为组合号。

2、当 (fa or faE)/Pkavg > 50 或 (1.2*fa or 1.2*faE)/Pkmax > 50 时，取 50。

表 7-2 砌体条基软弱下卧层承载力验算结果

砌体条基 编号	软弱层	faz (kPa)	pz (kPa)	pcz (kPa)	faz/(pz+pcz)	结论
------------	-----	-----------	----------	-----------	--------------	----

注：1、pz、pcz 为标准控制组合软弱下卧层顶面处的附加压力、自重压力值，括号内数字为组合号。

2、当 faz/(pz+pcz) > 50 时，取 50。

3、软弱层括号内为层顶标高(m)。

7.2 桩基竖向承载力验算

7.2.1 承台桩

本工程没有承台！

7.2.2 筏板桩

本工程没有筏板！

7.2.3 梁下桩

本工程没有梁下桩！

7.3 桩(锚杆)抗拔承载力验算

7.3.1 桩

本工程没有桩！

7.3.2 锚杆

本工程没有锚杆！

7.4 桩基水平承载力验算

本工程没有桩！

7.5 桩身承载力验算

本工程没有灌注桩或未设置验算参数！

第 8 章 基础设计

8.1 冲切验算

8.1.1 独立基础

本工程没有独立基础！

8.1.2 承台

本工程没有承台！

8.1.3 筏板

本工程没有筏板！

8.1.4 防水板

本工程没有防水板！

8.2 受剪验算

8.2.1 独立基础

本工程没有独立基础！

8.2.2 承台

本工程没有承台！

8.2.3 倒 T 形地基梁翼缘板

本工程没有需要验算此项的地基梁！

8.2.4 砌体条基翼缘板

表 8-1 砌体条基翼缘板受剪验算结果

条形基础 编号	Vs (kN)	R/S	结论
1	89 (3)	3. 51	满足
2	68 (3)	4. 58	满足
3	61 (3)	5. 11	满足
4	84 (3)	3. 72	满足
5	73 (3)	4. 25	满足
6	56 (3)	5. 51	满足
7	50 (3)	6. 21	满足
8	77 (3)	4. 06	满足
9	59 (3)	5. 23	满足
10	42 (3)	7. 45	满足
11	47 (3)	6. 68	满足
12	77 (3)	4. 06	满足
13	56 (3)	5. 55	满足
14	66 (3)	4. 75	满足

条形基础 编号	Vs (kN)	R/S	结论
15	45 (3)	6. 88	满足
16	60 (3)	5. 16	满足
17	58 (3)	5. 41	满足
18	95 (3)	3. 27	满足
19	50 (3)	6. 28	满足
20	68 (3)	4. 57	满足
21	63 (3)	4. 94	满足
22	58 (3)	5. 36	满足
23	100 (3)	3. 10	满足
24	48 (3)	6. 48	满足
25	68 (3)	4. 56	满足
26	47 (3)	6. 67	满足
27	73 (3)	4. 25	满足
28	66 (3)	4. 70	满足
29	76 (3)	4. 09	满足
30	57 (3)	5. 45	满足
31	61 (3)	5. 09	满足
32	62 (3)	5. 00	满足
33	58 (3)	5. 33	满足
34	47 (3)	6. 59	满足
35	57 (3)	5. 47	满足
36	41 (3)	7. 68	满足
37	56 (3)	5. 60	满足
38	80 (3)	3. 89	满足
39	57 (3)	5. 43	满足
40	59 (3)	5. 23	满足
41	58 (3)	5. 35	满足
42	56 (3)	5. 58	满足
43	48 (3)	6. 47	满足
44	51 (3)	6. 16	满足

条形基础 编号	Vs (kN)	R/S	结论
45	67 (3)	4. 63	满足
46	81 (3)	3. 86	满足
47	103 (3)	3. 03	满足
48	42 (3)	7. 39	满足
49	42 (3)	7. 44	满足
50	34 (3)	9. 23	满足
51	29 (3)	10. 82	满足
52	42 (3)	7. 40	满足
53	42 (3)	7. 43	满足
54	90 (3)	3. 46	满足
55	106 (3)	2. 94	满足
56	106 (3)	2. 95	满足
57	89 (3)	3. 50	满足
58	108 (3)	2. 90	满足
59	108 (3)	2. 88	满足
60	136 (3)	2. 29	满足
61	115 (3)	2. 71	满足
62	130 (3)	2. 39	满足
63	135 (3)	2. 30	满足
64	132 (3)	2. 37	满足
65	96 (3)	3. 25	满足
66	134 (3)	2. 33	满足
67	92 (3)	3. 39	满足
68	77 (3)	4. 06	满足
69	57 (3)	5. 44	满足
70	153 (3)	2. 03	满足
71	133 (3)	2. 35	满足
72	176 (3)	1. 77	满足

注：1、Vs 为控制组合的剪力设计值，括号内数字为组合号。

8.2.5 拉梁

本工程没有拉梁！

8.3 局部受压验算

8.3.1 独立基础

本工程没有独立基础！

8.3.2 承台

本工程没有承台！

8.3.3 地基梁

本工程没有需要验算局部受压的地基梁！

8.3.4 筏板

本工程没有筏板！

8.4 配筋设计

8.4.1 独立基础

本工程没有独立基础！

8.4.2 承台

本工程没有两桩承台！
本工程没有三桩承台！
本工程没有其他承台！

8.4.3 地基梁

本工程没有无翼缘地基梁！
本工程没有倒 T 形地基梁！

8.4.4 筏板

本工程没有筏板！

8.4.5 防水板

本工程没有防水板！

8.4.6 砌体条基

表 8-2 条形基础配筋设计

条形基础 编号	正截面配筋	是否超筋
1	毛石、片石基础，不计算配筋	
2	毛石、片石基础，不计算配筋	
3	毛石、片石基础，不计算配筋	
4	毛石、片石基础，不计算配筋	
5	毛石、片石基础，不计算配筋	
6	毛石、片石基础，不计算配筋	
7	毛石、片石基础，不计算配筋	
8	毛石、片石基础，不计算配筋	
9	毛石、片石基础，不计算配筋	
10	毛石、片石基础，不计算配筋	
11	毛石、片石基础，不计算配筋	
12	毛石、片石基础，不计算配筋	
13	毛石、片石基础，不计算配筋	
14	毛石、片石基础，不计算配筋	
15	毛石、片石基础，不计算配筋	
16	毛石、片石基础，不计算配筋	

条形基础 编号	正截面配筋	是否超筋
17	毛石、片石基础，不计算配筋	
18	毛石、片石基础，不计算配筋	
19	毛石、片石基础，不计算配筋	
20	毛石、片石基础，不计算配筋	
21	毛石、片石基础，不计算配筋	
22	毛石、片石基础，不计算配筋	
23	毛石、片石基础，不计算配筋	
24	毛石、片石基础，不计算配筋	
25	毛石、片石基础，不计算配筋	
26	毛石、片石基础，不计算配筋	
27	毛石、片石基础，不计算配筋	
28	毛石、片石基础，不计算配筋	
29	毛石、片石基础，不计算配筋	
30	毛石、片石基础，不计算配筋	
31	毛石、片石基础，不计算配筋	
32	毛石、片石基础，不计算配筋	
33	毛石、片石基础，不计算配筋	
34	毛石、片石基础，不计算配筋	
35	毛石、片石基础，不计算配筋	
36	毛石、片石基础，不计算配筋	
37	毛石、片石基础，不计算配筋	
38	毛石、片石基础，不计算配筋	
39	毛石、片石基础，不计算配筋	
40	毛石、片石基础，不计算配筋	
41	毛石、片石基础，不计算配筋	
42	毛石、片石基础，不计算配筋	
43	毛石、片石基础，不计算配筋	
44	毛石、片石基础，不计算配筋	
45	毛石、片石基础，不计算配筋	
46	毛石、片石基础，不计算配筋	

条形基础 编号	正截面配筋	是否超筋
47	毛石、片石基础，不计算配筋	
48	毛石、片石基础，不计算配筋	
49	毛石、片石基础，不计算配筋	
50	毛石、片石基础，不计算配筋	
51	毛石、片石基础，不计算配筋	
52	毛石、片石基础，不计算配筋	
53	毛石、片石基础，不计算配筋	
54	毛石、片石基础，不计算配筋	
55	毛石、片石基础，不计算配筋	
56	毛石、片石基础，不计算配筋	
57	毛石、片石基础，不计算配筋	
58	毛石、片石基础，不计算配筋	
59	毛石、片石基础，不计算配筋	
60	毛石、片石基础，不计算配筋	
61	毛石、片石基础，不计算配筋	
62	毛石、片石基础，不计算配筋	
63	毛石、片石基础，不计算配筋	
64	毛石、片石基础，不计算配筋	
65	毛石、片石基础，不计算配筋	
66	毛石、片石基础，不计算配筋	
67	毛石、片石基础，不计算配筋	
68	毛石、片石基础，不计算配筋	
69	毛石、片石基础，不计算配筋	
70	毛石、片石基础，不计算配筋	
71	毛石、片石基础，不计算配筋	
72	毛石、片石基础，不计算配筋	

注：1、表中的配筋面积为每延米配筋量 (mm*mm/mm)，取计算和构造配筋面积两者中较大者)；
2、表中括号内数字为配筋率 (%)。

8.4.7 拉梁

本工程没有拉梁！

8.4.8 桩

本工程没有需要配筋的桩！

8.5 筏板重心校核

本工程没有筏板！

8.6 抗浮稳定验算

第 9 章 沉降计算

9.1 天然地基沉降

未输入地质资料，不记录沉降！

9.2 桩基沉降

未输入地质资料，不记录沉降！

9.3 实体深基础沉降

本工程没有承台！
本工程没有含桩筏板！

第 10 章 结构分析及设计结果简图

10.1 基础布置图

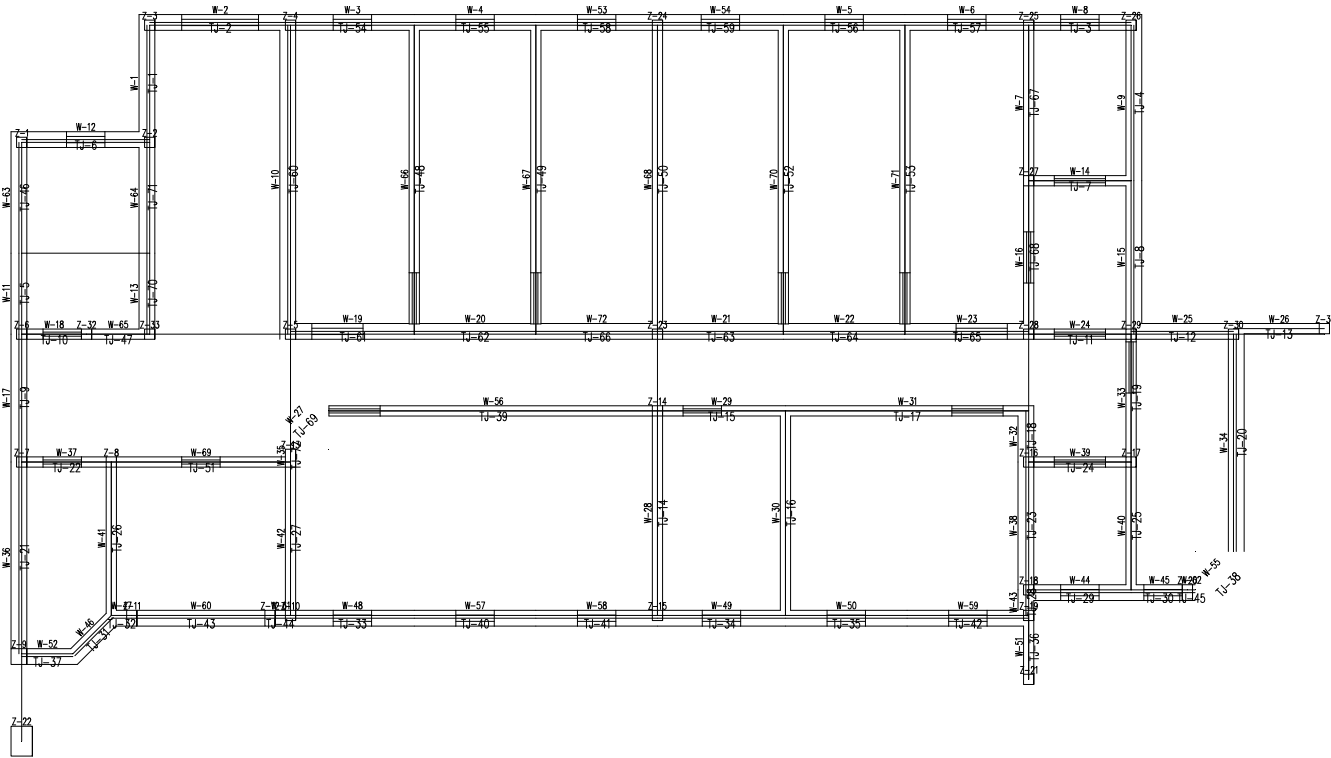


图 10-1 基础布置图

10.2 地基承载力验算结果

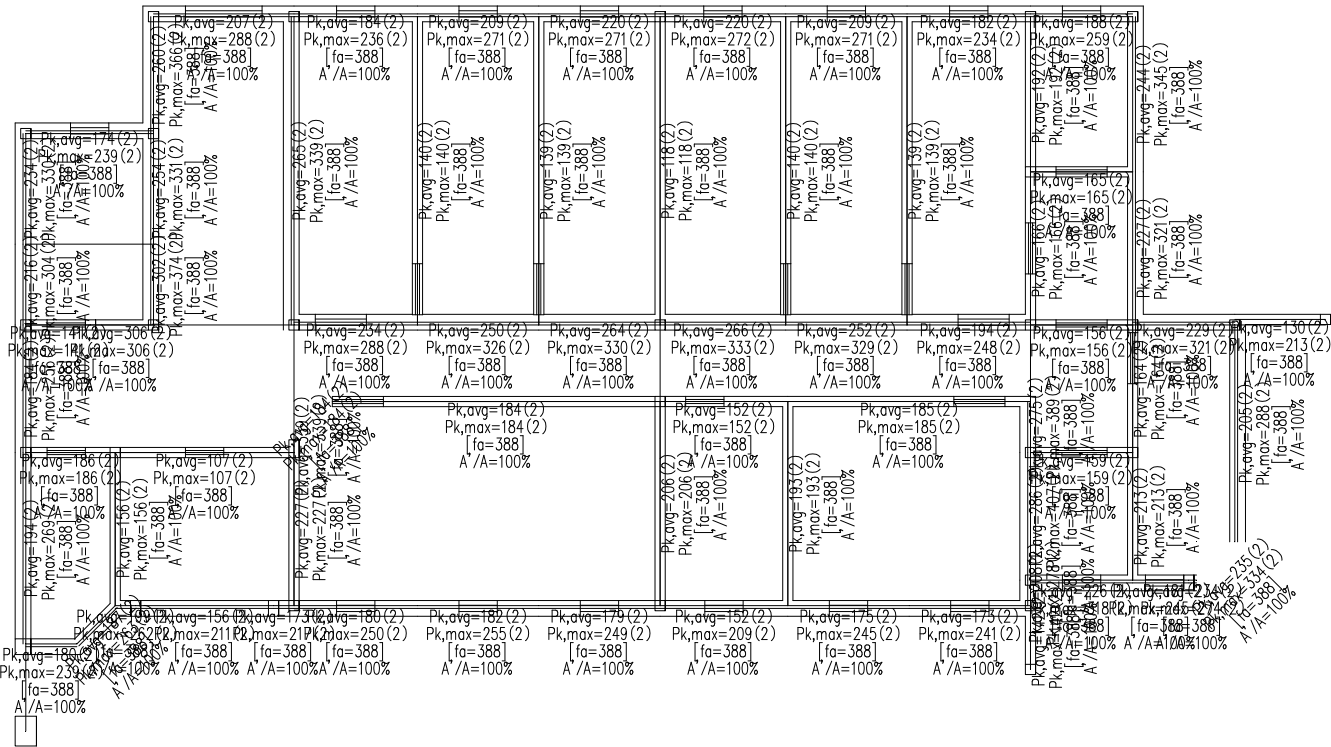


图 10-2 地基承载力验算结果（非地震）

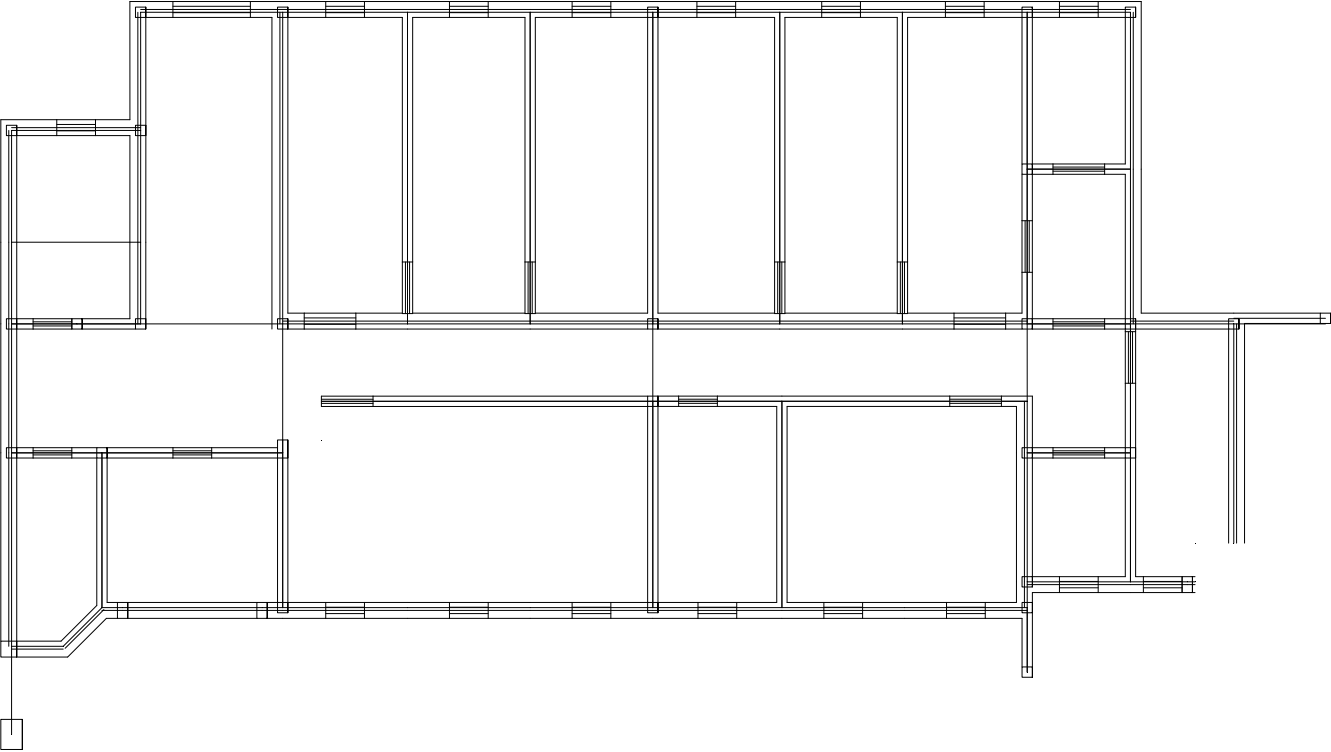


图 10-3 地基承载力验算结果（地震）

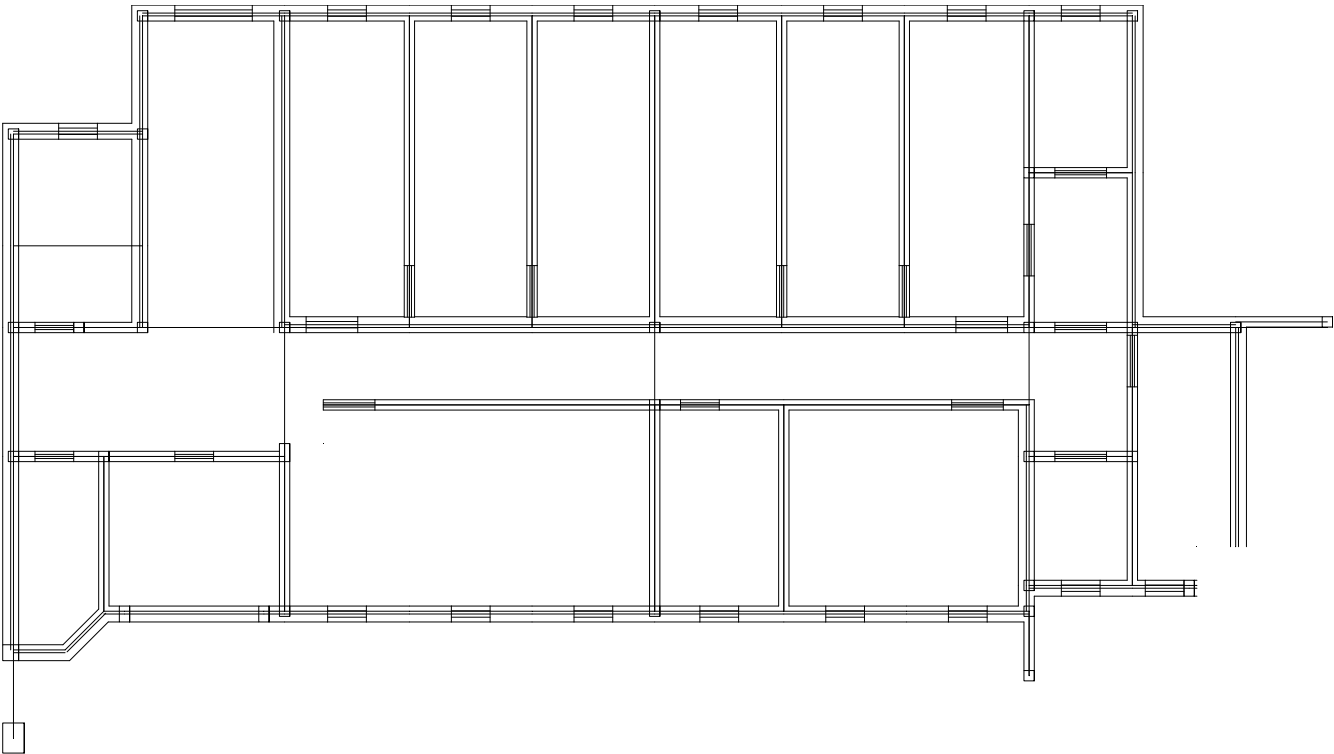


图 10-4 地基承载力验算结果（风载）

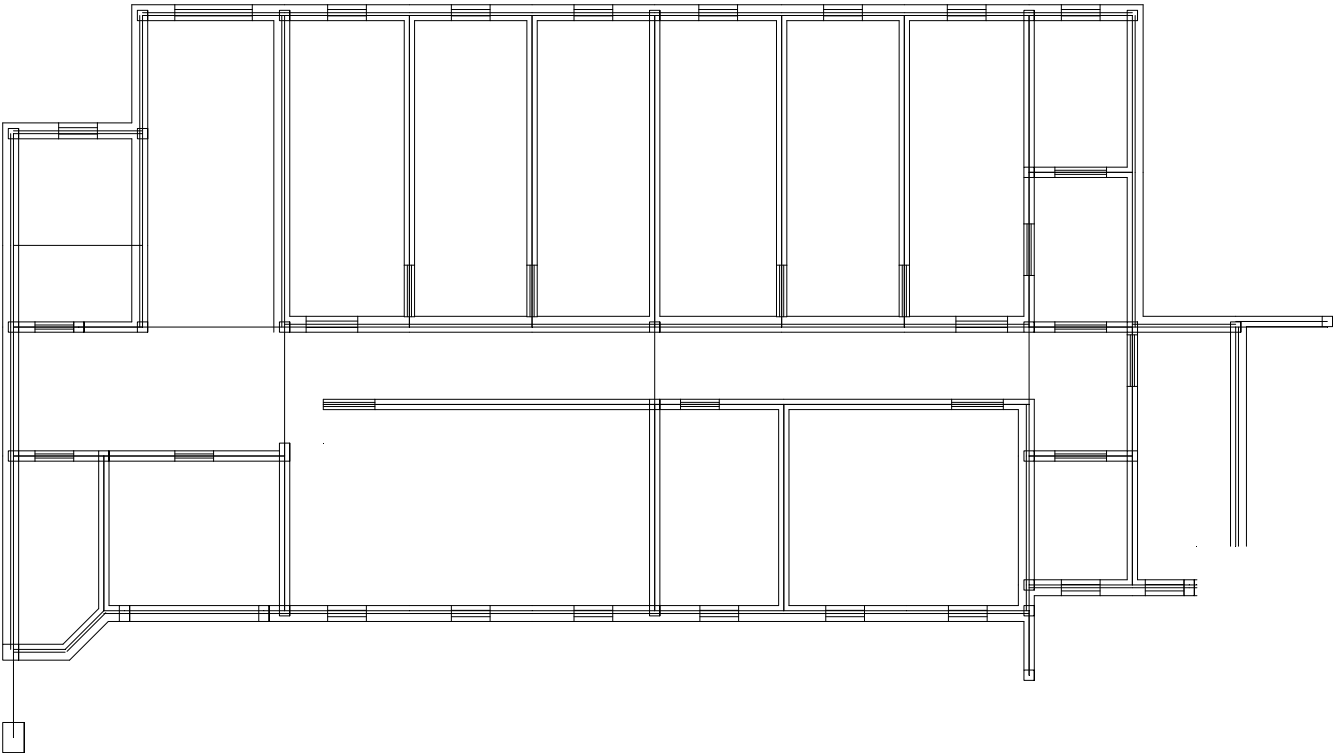


图 10-5 软弱下卧层承载力验算结果

10.3 独基、承台、砌体条基及地基梁翼缘受剪验算结果

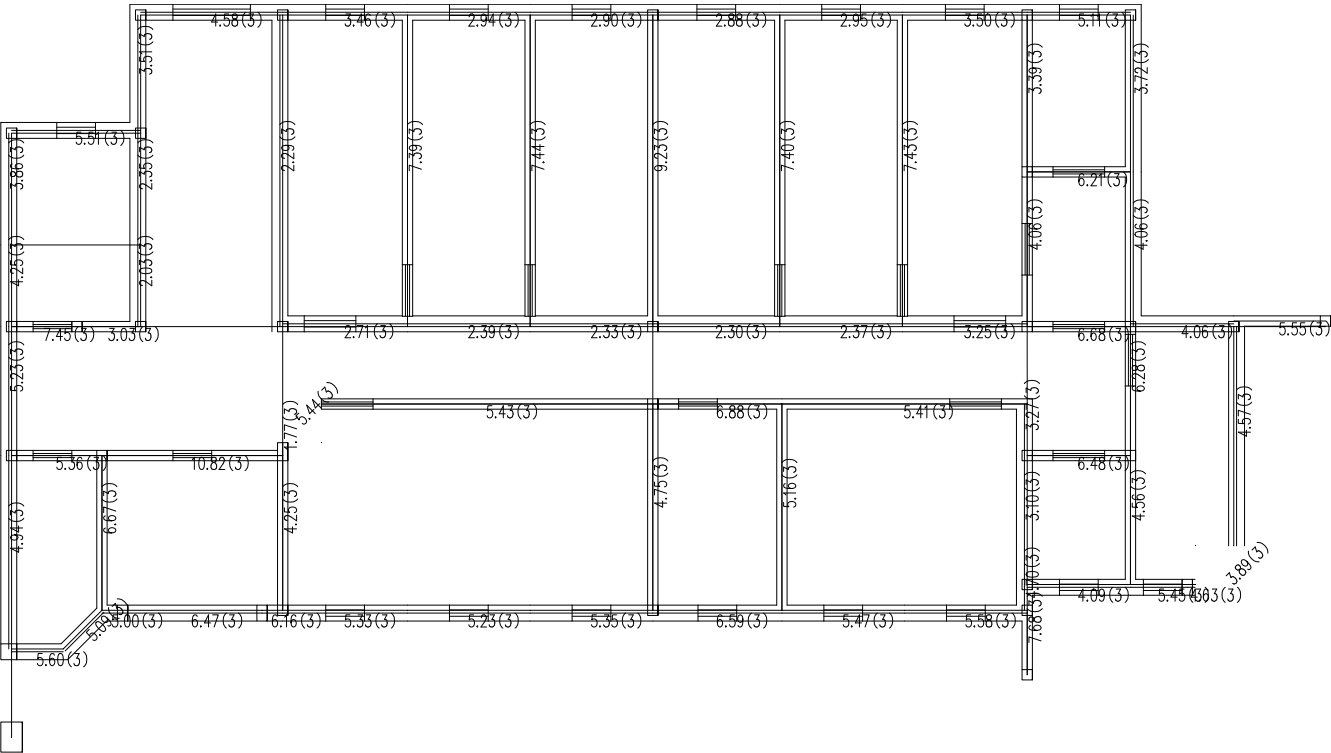
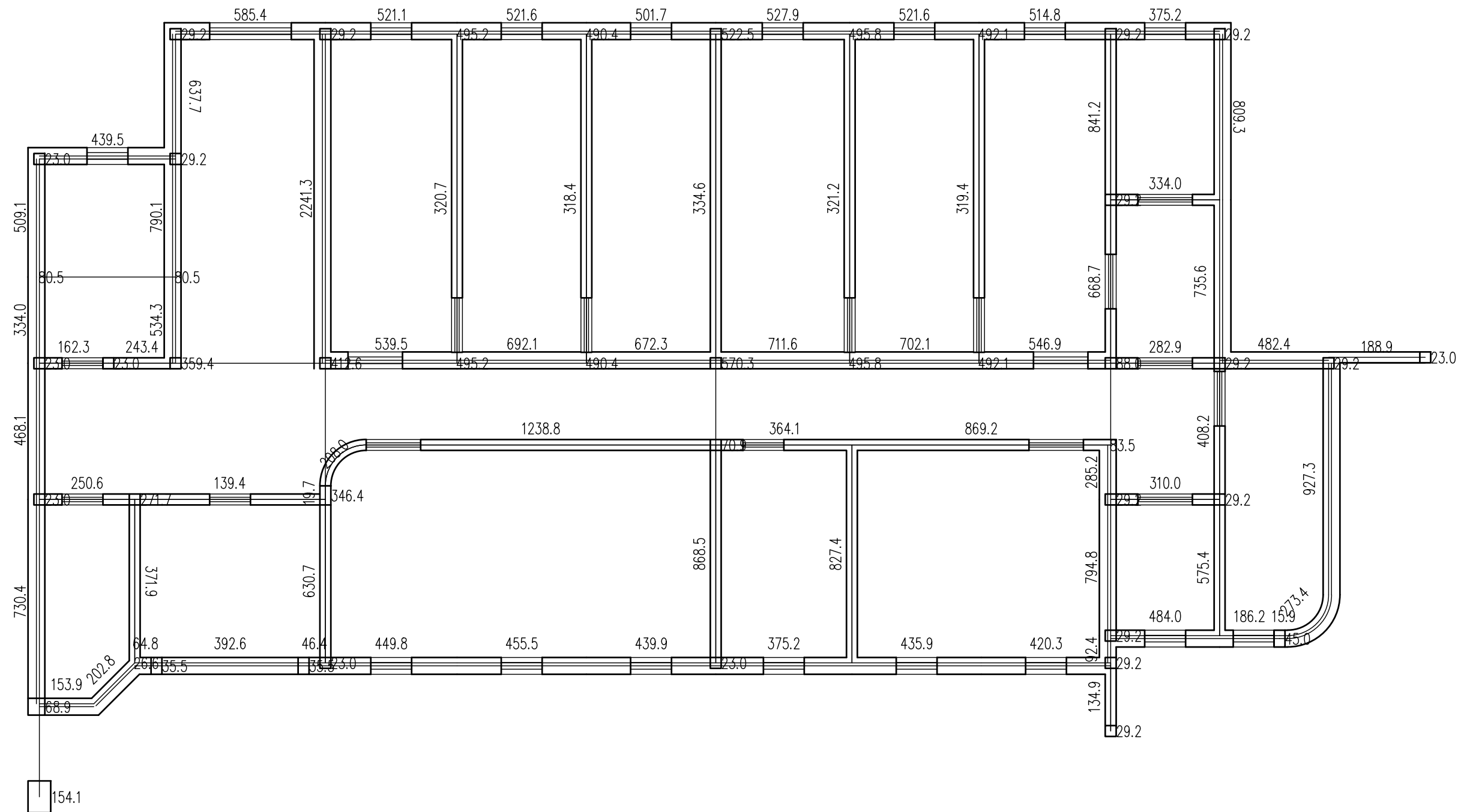


图 10-6 独基、承台、砌体条基及地基梁翼缘受剪验算结果



上部荷载图 — 工况：基本组合 1.3平面恒+1.5平面活

黄色：点荷载，从上到下依次是 V_x , V_y — 剪力(kN), N — 轴力(kN), M_x , M_y — 弯矩(kN·m)

绿色：按集中力显示线荷载，从上到下依次是面外剪力 V_x (kN), 面内剪力 V_y (kN), N — 轴力(kN), 面内弯矩 M_x (kN·m), 面外弯矩 M_y (kN·m)

柱局部坐标系：按转角确定

墙局部坐标系：垂直墙身为 x 向，平行墙身为 y 向

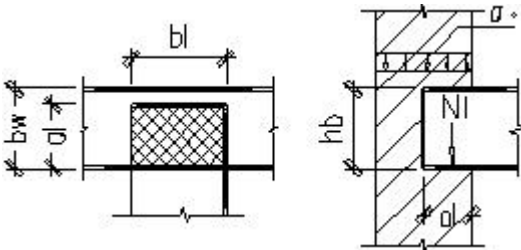
无筋砌体构件局部受压计算书

项目名称_____日 期_____

设 计 者_____校 对 者_____

一、构件编号：L-1

二、示意图：



三、依据规范：

《混凝土结构设计规范》（GB 50010-2010）

《砌体结构设计规范》（GB 50003-2011）

四、计算参数

1. 计算类型

梁端设现浇整体梁垫的砌体局部受压

2. 几何参数

局压面积边长 a=370mm

局压面积边长 b=600mm

墙厚 bw=370mm

梁截面高度 hb=650mm

3. 材料信息

砌体材料抗压强度设计值 f=1.370

4. 荷载信息

局部受压面积轴向力设计值 N=131.000kN

五、计算过程

1. 计算调整后的砌体抗压强度设计值

f=1.370Mpa

2. 计算影响砌体局部抗压强度的计算面积

$A_0 = (b_l + 2 \cdot b_w) \cdot b_w$
= (600+2*370)*370
=495800mm²

3. 计算梁端有效支承长度

$a_0 = \min(10 \cdot (h_b / f)^{0.5}, a_l)$
=min(10*(650/1.370)^{0.5}, 370)
=min(217.819, 370)
=217.8mm

4. 计算局部受压计算面积

A=a₀*b_l

=217.8*600

=130692mm²

5. 计算局部受压面积内上部轴向力设计值

N₀=σ₀*A_l

=2.500*130692

=326.729kN

6. 计算局部受压强度提高系数

$\gamma = \min(1 + 0.35 \cdot (A_0 / A_l - 1)^{0.5}, \gamma_{\max})$
=min(1+0.35*(495800/130692-1)^{0.5}, 2.000)
=min(1.585, 2.000)
=1.585

7. 计算上部荷载的折减系数

因为 A₀/A_l=3.794>3

故 ψ=0

8.取梁端底面压应力图形的完整系数

因为楼面梁故 η=0.700

9.计算局部受压承载力

N=η*γ*f*A_l
=0.700*1.585*1.370*130692
=198.653kN

10. 验算结果

ψN₀+N=0.000*326.729+131.000=131.000kN≤N=198.653kN, 局部受压承载力满足要求