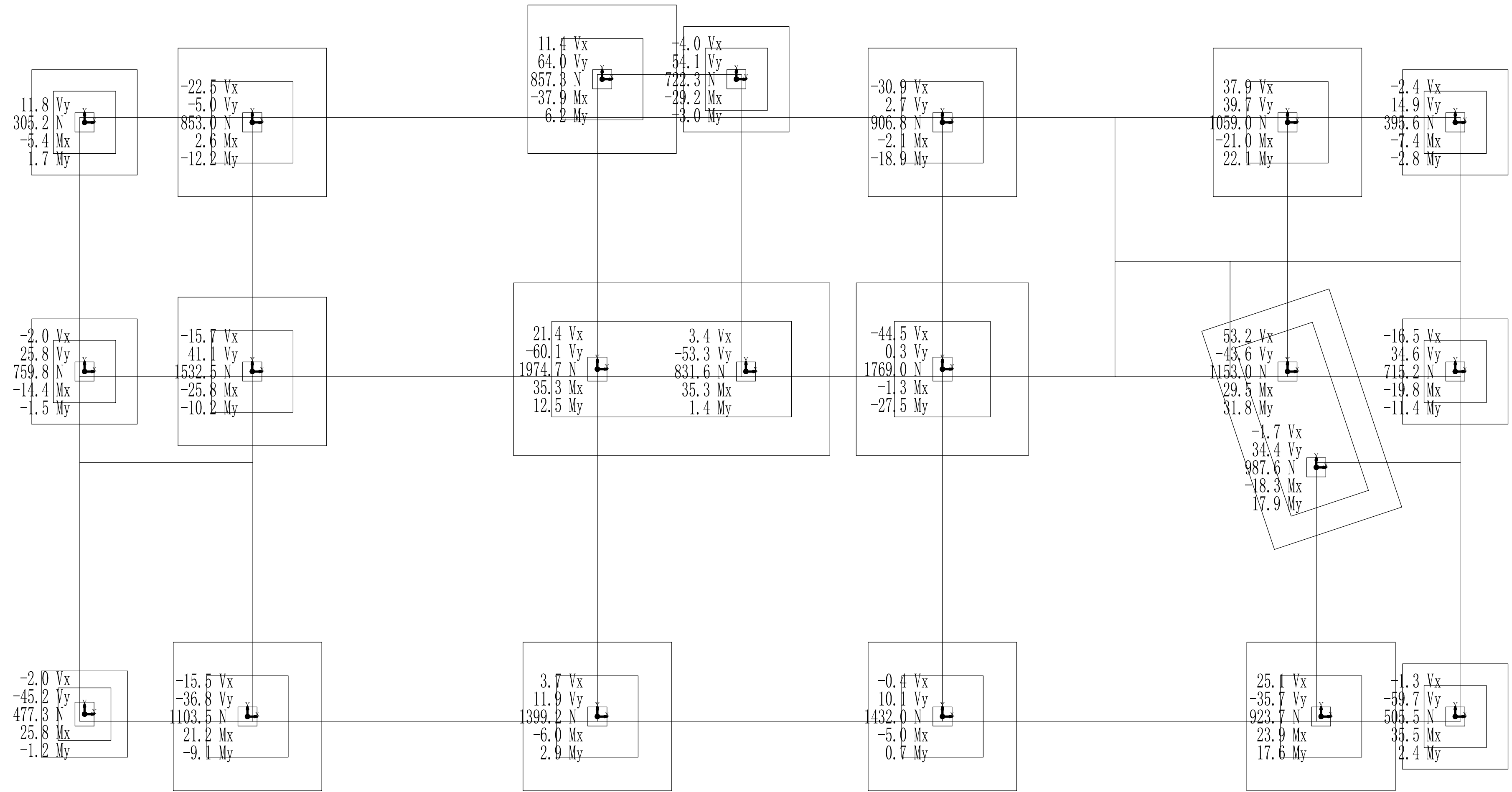
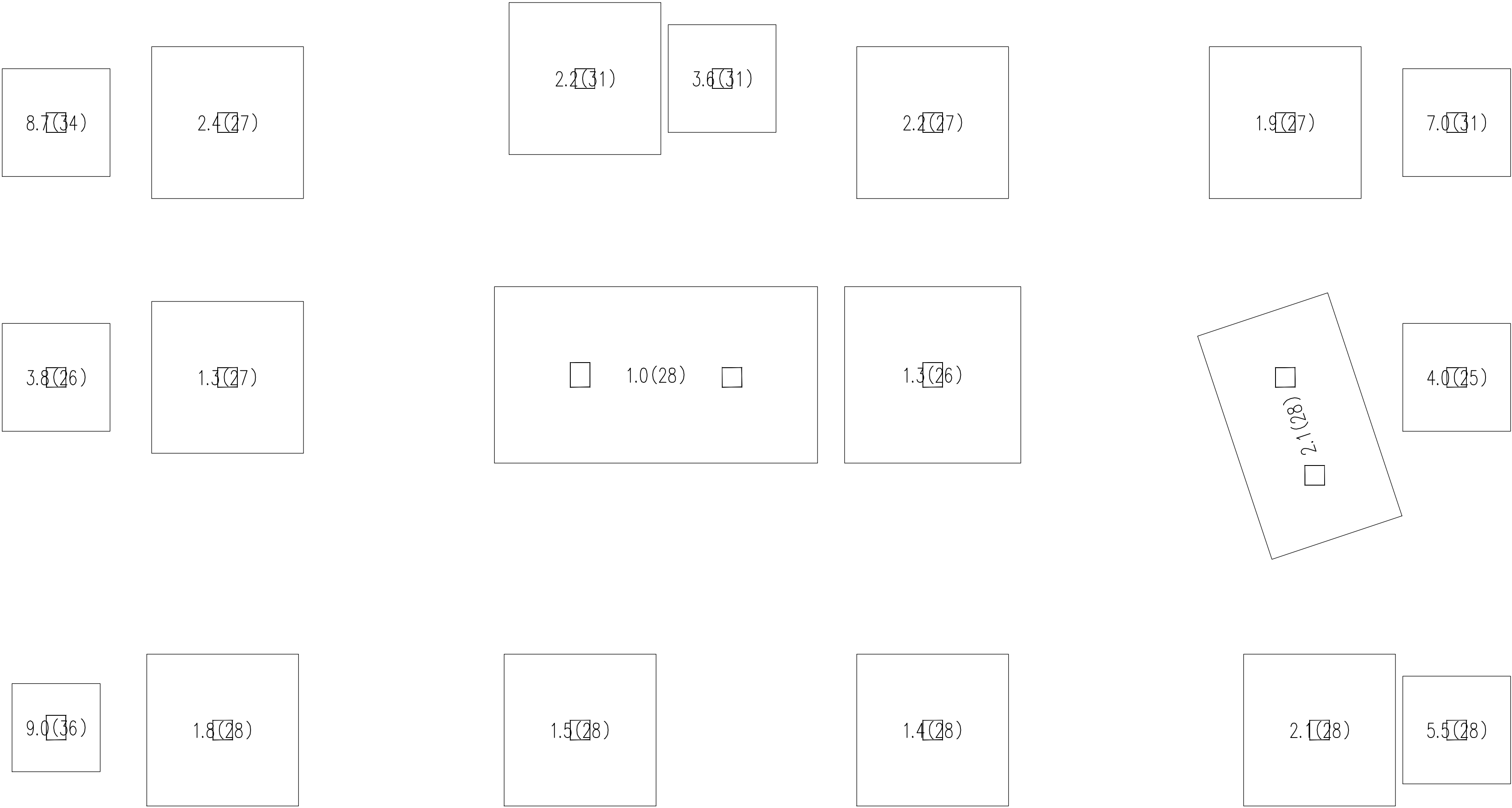


荷载工况: SATWE基本组合: 1.30*恒+1.50*活

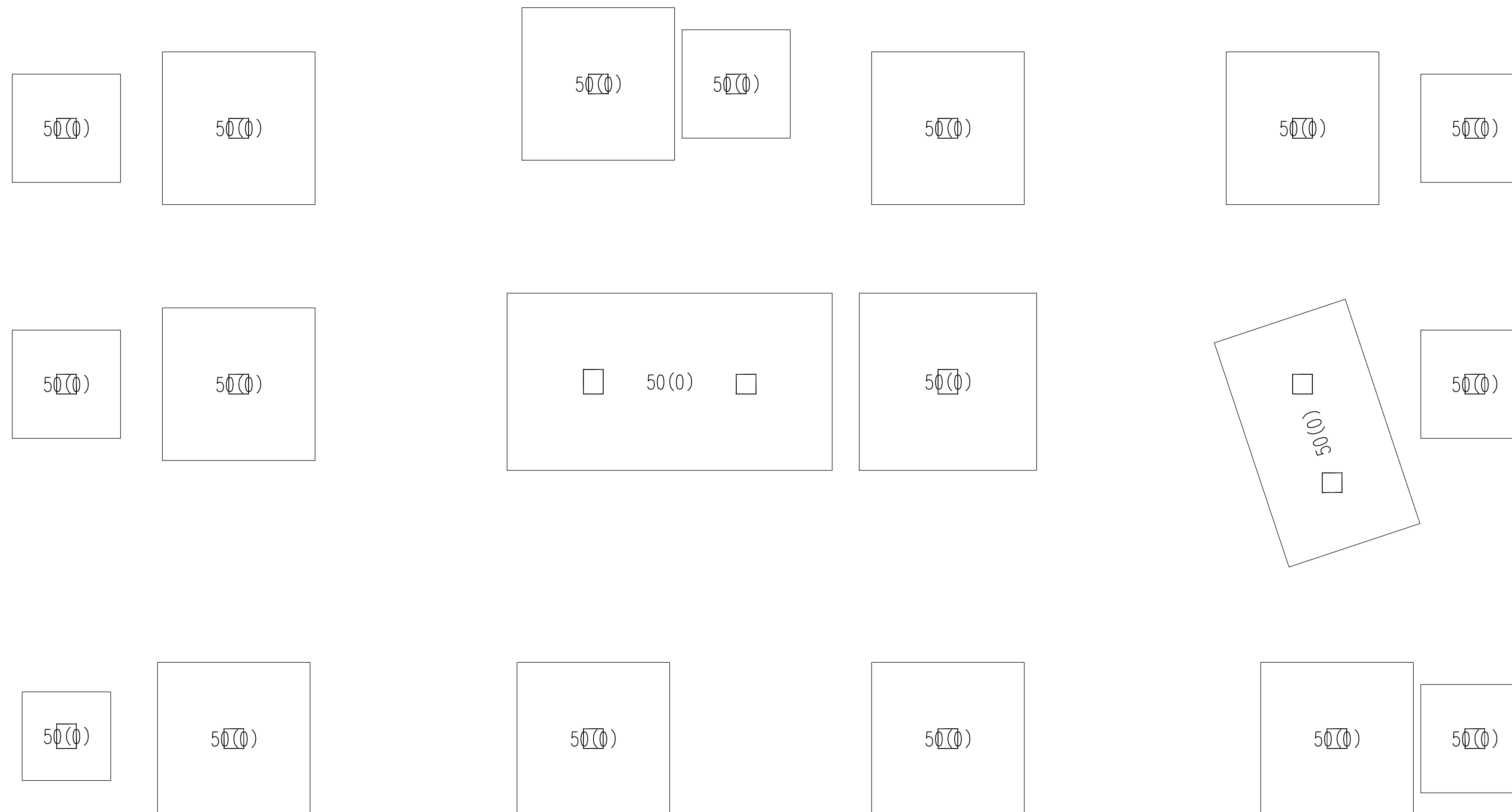


——>X 荷载工况: SATWE 标准组合: 1.00*恒+1.00*活



桩承台、独立基础冲切验算结果

说明：图中数字表示冲切系数，小于1时超限显红，括号中数字为对应荷载组合。



桩承台、独立基础受剪验算结果

说明：图中数字表示剪切系数，小于1时超限显红，括号中数字为对应荷载组合。

pk,avg=106(15)
[1*252.2]
pk,max=118(16)
[1.2*252.2]

pk,avg=120(14)
[1*252.2]
pk,max=124(14)
[1.2*252.2]

pk,avg=131(15)
[1*252.2]
pk,max=138(16)
[1.2*252.2]

pk,avg=202(16)
[1*252.2]
pk,max=223(16)
[1.2*252.2]

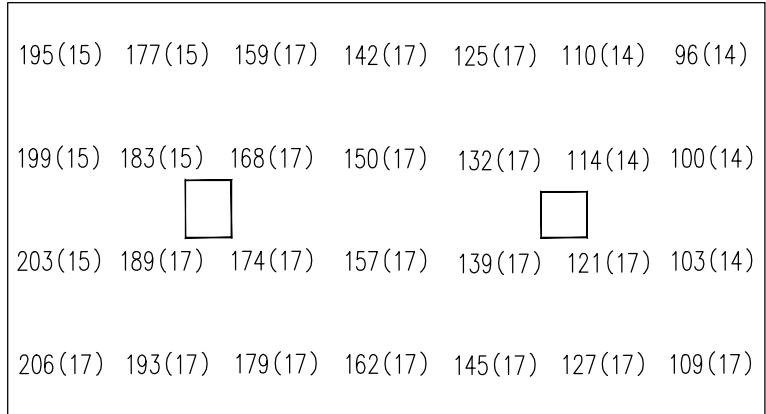
pk,avg=123(16)
[1*252.2]
pk,max=126(14)
[1.2*252.2]

pk,avg=139(14)
[1*252.2]
pk,max=145(14)
[1.2*252.2]

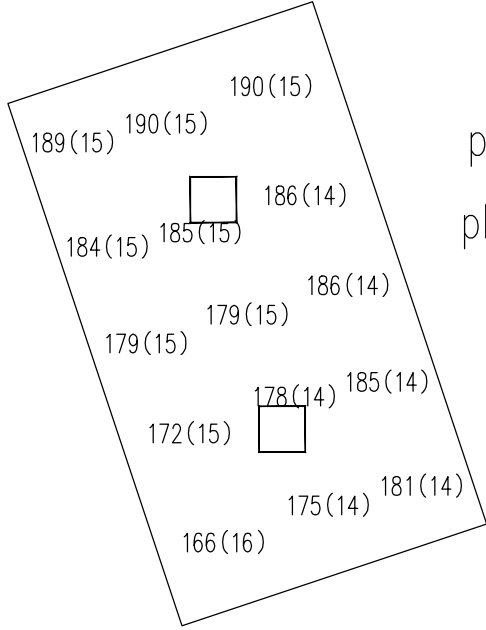
pk,avg=123(14)
[1*252.2]
pk,max=136(14)
[1.2*252.2]

pk,avg=192(15)
[1*252.2]
pk,max=205(15)
[1.2*252.2]

pk,avg=181(14)
[1*252.2]
pk,max=185(16)
[1.2*252.2]



pk,avg=157(14)
[1*252.2]
pk,max=162(17)
[1.2*252.2]



pk,avg=187(14)
[1*252.2]
pk,max=200(14)
[1.2*252.2]

pk,avg=194(15)
[1*252.2]
pk,max=233(17)
[1.2*252.2]

pk,avg=146(14)
[1*252.2]
pk,max=151(14)
[1.2*252.2]

pk,avg=170(17)
[1*252.2]
pk,max=175(17)
[1.2*252.2]

pk,avg=173(15)
[1*252.2]
pk,max=177(15)
[1.2*252.2]

pk,avg=177(15)
[1*252.2]
pk,max=190(15)
[1.2*252.2]

pk,avg=128(15)
[1*252.2]
pk,max=134(15)
[1.2*252.2]

pk,avg=144(14)
[1*252.2]
pk,max=158(14)
[1.2*252.2]

承载力图
有震最大反力

pk,avg=97(7)
[1*194]
pk,max=101(12)
[1.2*194]

pk,avg=121(6)
[1*194]
pk,max=122(6)
[1.2*194]

pk,avg=125(8)
[1*194]
pk,max=128(8)
[1.2*194]

pk,avg=189(8)
[1*194]
pk,max=200(12)
[1.2*194]

pk,avg=127(8)
[1*194]
pk,max=129(8)
[1.2*194]

pk,avg=143(7)
[1*194]
pk,max=145(8)
[1.2*194]

pk,avg=116(6)
[1*194]
pk,max=120(12)
[1.2*194]

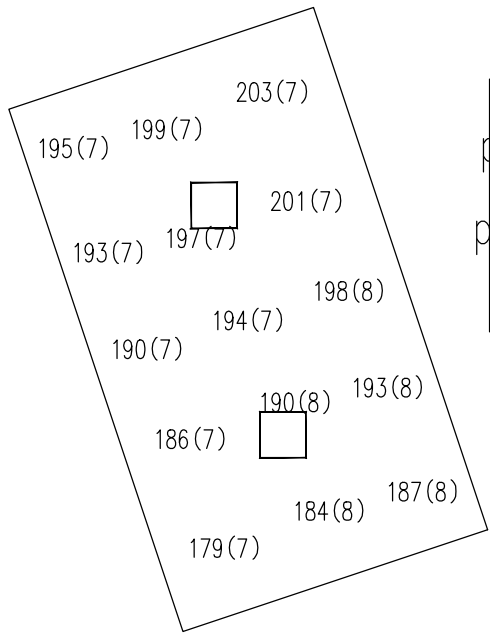
pk,avg=191(7)
[1*194]
pk,max=194(7)
[1.2*194]

pk,avg=192(6)
[1*194]
pk,max=193(6)
[1.2*194]

199(7)	184(7)	167(9)	148(9)	129(9)	109(9)	89(9)
204(7)	190(9)	174(9)	154(9)	134(9)	114(9)	94(9)
208(9)	195(9)	178(9)	159(9)	139(9)	119(9)	99(9)
211(9)	197(9)	180(9)	162(9)	143(9)	123(9)	103(13)

pk,avg=154(9)
[1*194]
pk,max=211(9)
[1.2*194]

pk,avg=168(1)
[1*194]
pk,max=170(8)
[1.2*194]



pk,avg=182(6)
[1*194]
pk,max=185(8)
[1.2*194]

pk,avg=192(7)
[1*194]
pk,max=203(7)
[1.2*194]

pk,avg=129(9)
[1*194]
pk,max=132(9)
[1.2*194]

pk,avg=139(6)
[1*194]
pk,max=146(6)
[1.2*194]

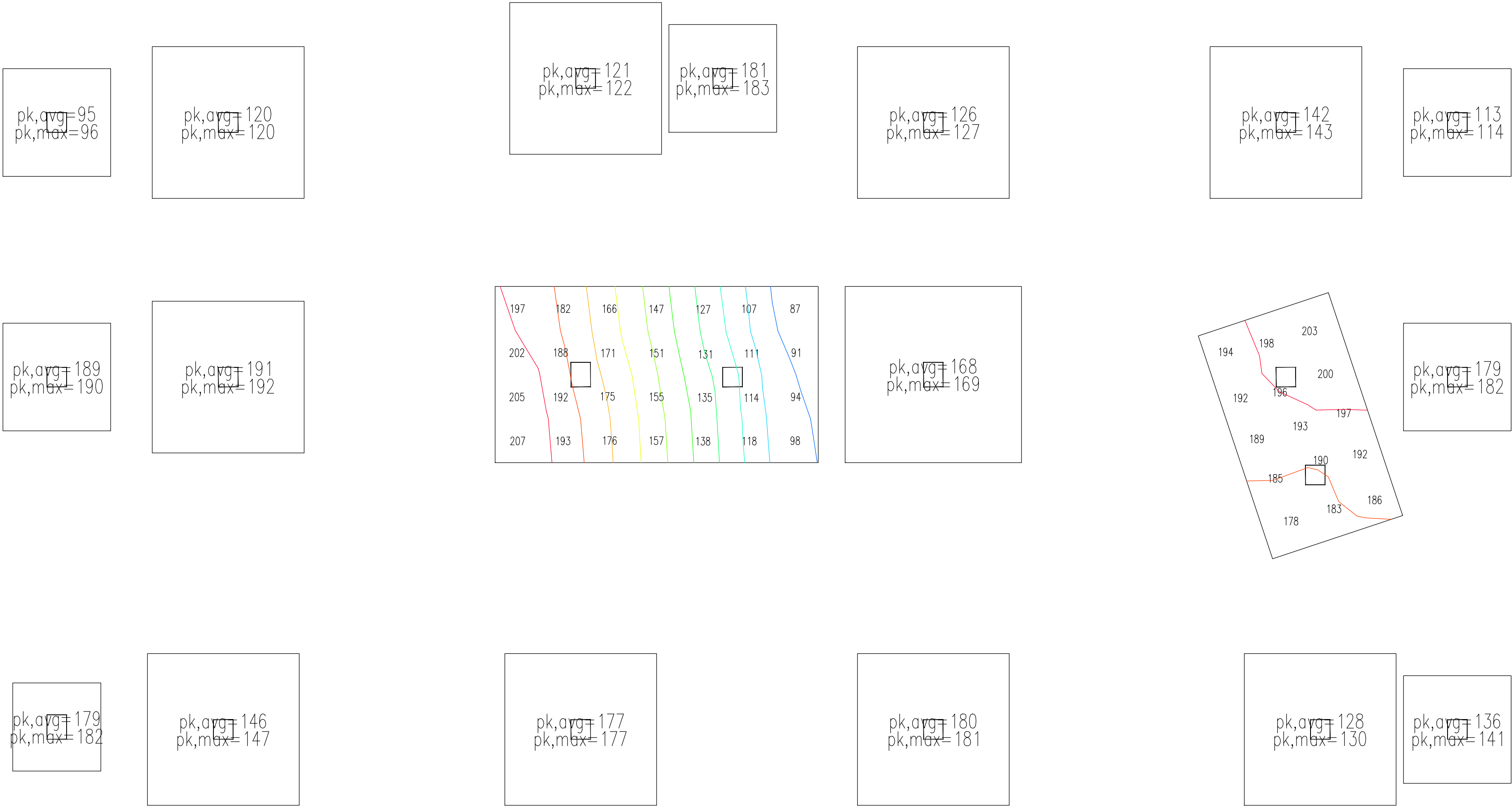
pk,avg=183(7)
[1*194]
pk,max=197(13)
[1.2*194]

pk,avg=147(6)
[1*194]
pk,max=149(9)
[1.2*194]

pk,avg=178(9)
[1*194]
pk,max=179(9)
[1.2*194]

pk,avg=181(7)
[1*194]
pk,max=183(9)
[1.2*194]

承载力图
无震最大反力



反力图

标准组合: 1.00恒+1.00活

- 说明: 1、板单元中间的值为准的反力值(kPa), 桩上的值为桩的反力值(KN)。
2、云图等值线为准反力结果。
3、△表示柱或墙支座, 上面的数值表示支座反力, 向上为正。
4、当显示桩水平反力时, 数字由上到下依次表示桩顶水平力F_x, F_y, 单位KN。
5、当显示独基构件设计结果反力时, 每边中点的数字分别表示该边单向弯矩下的反力, 单位KN。

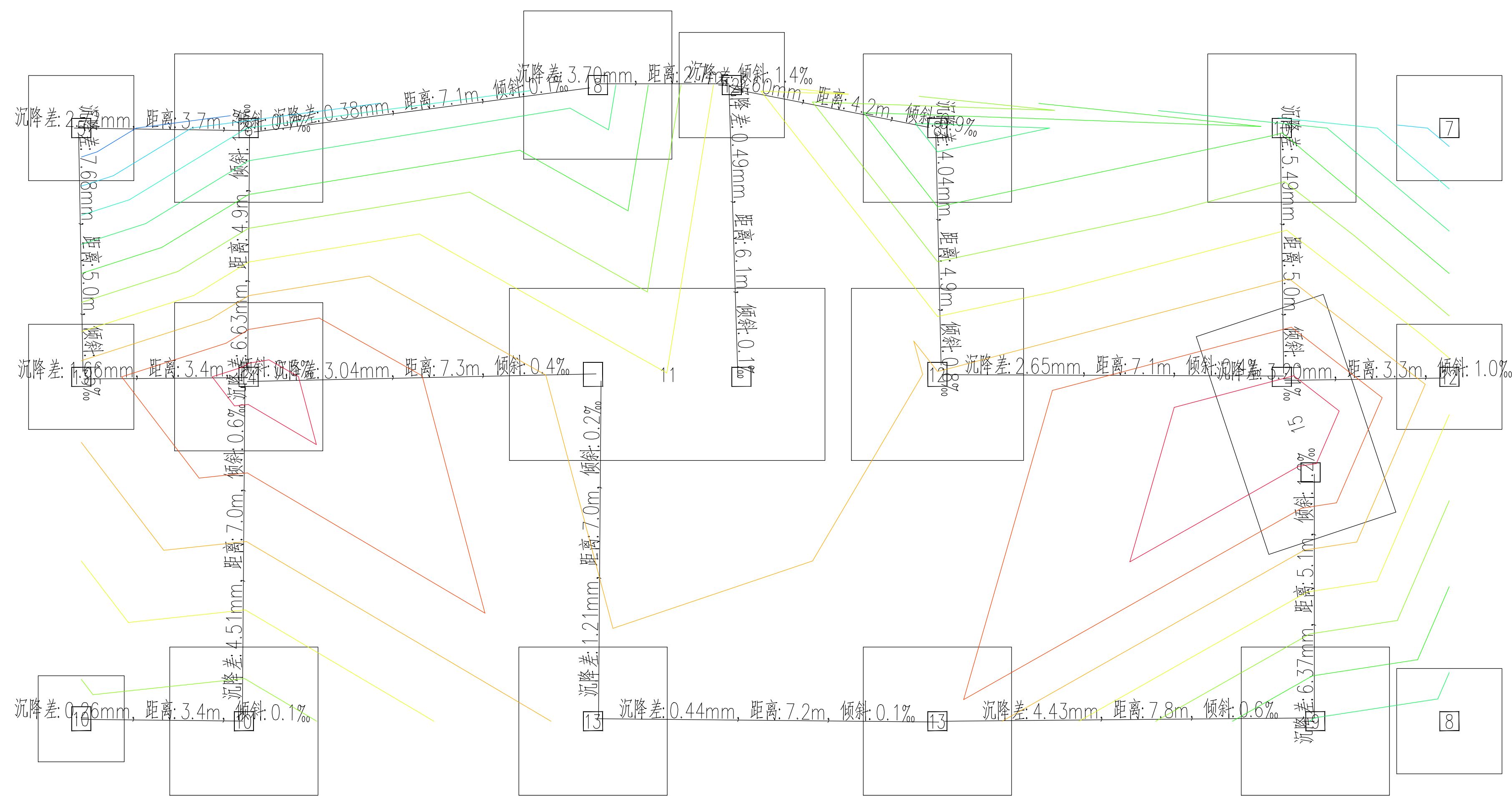
独立区域桩、土总反力信息统计:

独立区域 1:

桩总反力: $\sum N_k = 0\text{kN}$, 桩总承载力: $\sum R = 0\text{kN}$, $\sum R / \sum N_k = --$
土总反力: $\sum N_s = 3576\text{kN}$, 土总承载力: $\sum R = 4609\text{kN}$, $\sum R / \sum N_s = 1.29$
桩分担比例: 0%, 土分担比例: 100%

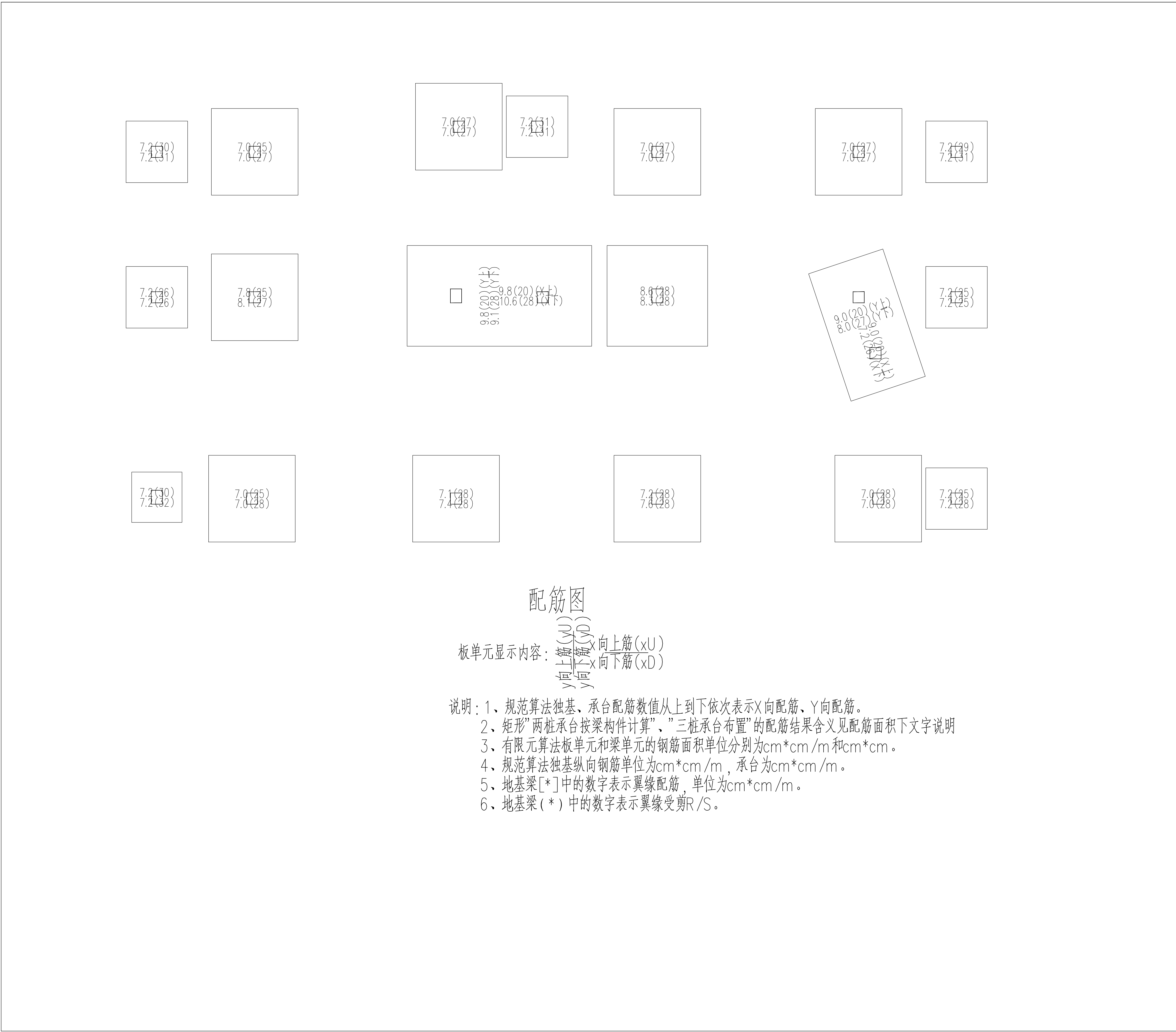
独立区域 2:

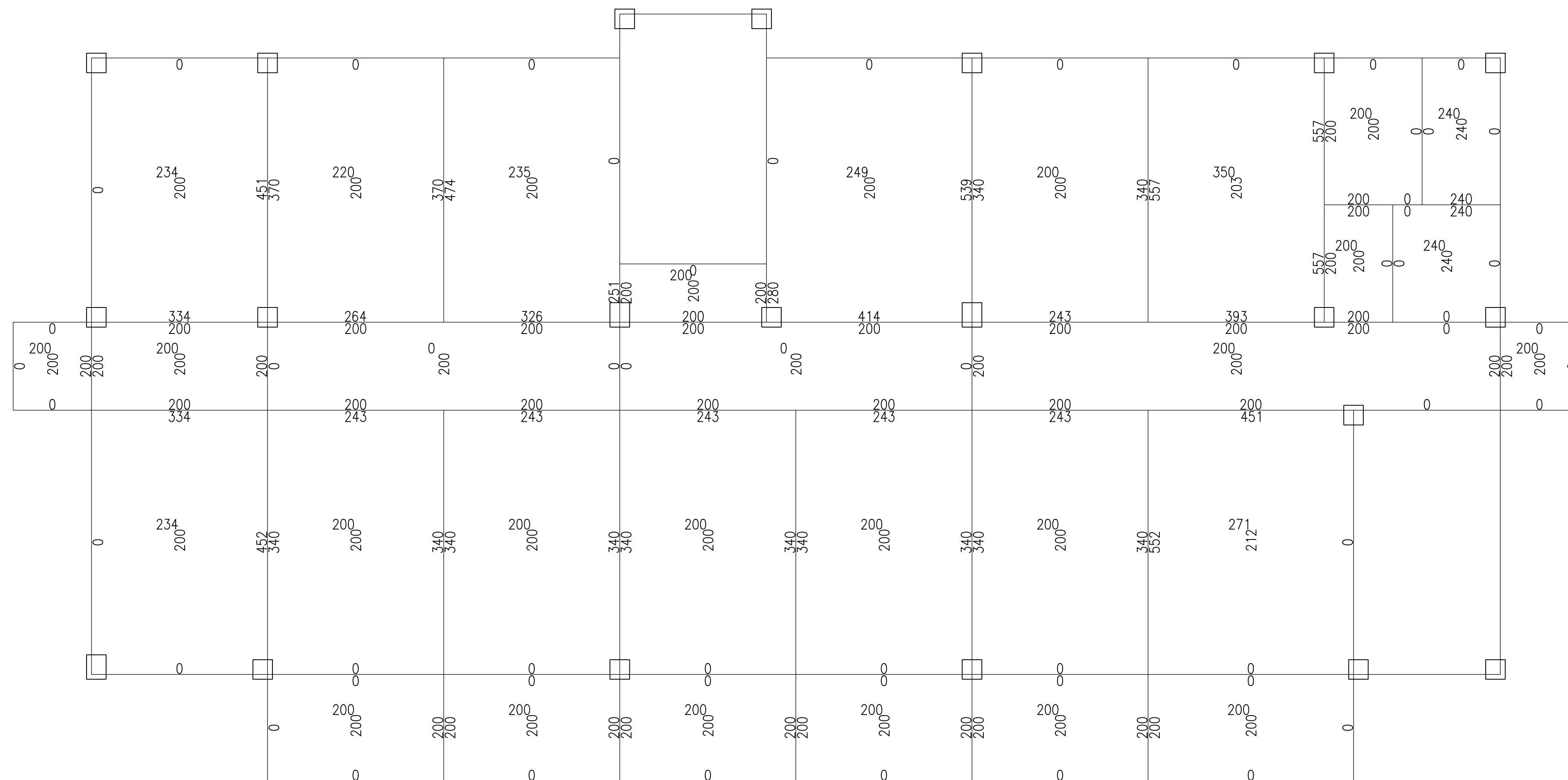
桩总反力: $\sum N_k = 0\text{kN}$, 桩总承载力: $\sum R = 0\text{kN}$, $\sum R / \sum N_k = --$
土总反力: $\sum N_s = 2573\text{kN}$, 土总承载力: $\sum R = 2607\text{kN}$, $\sum R / \sum N_s = 1.01$
桩分担比例: 0%, 土分担比例: 100%



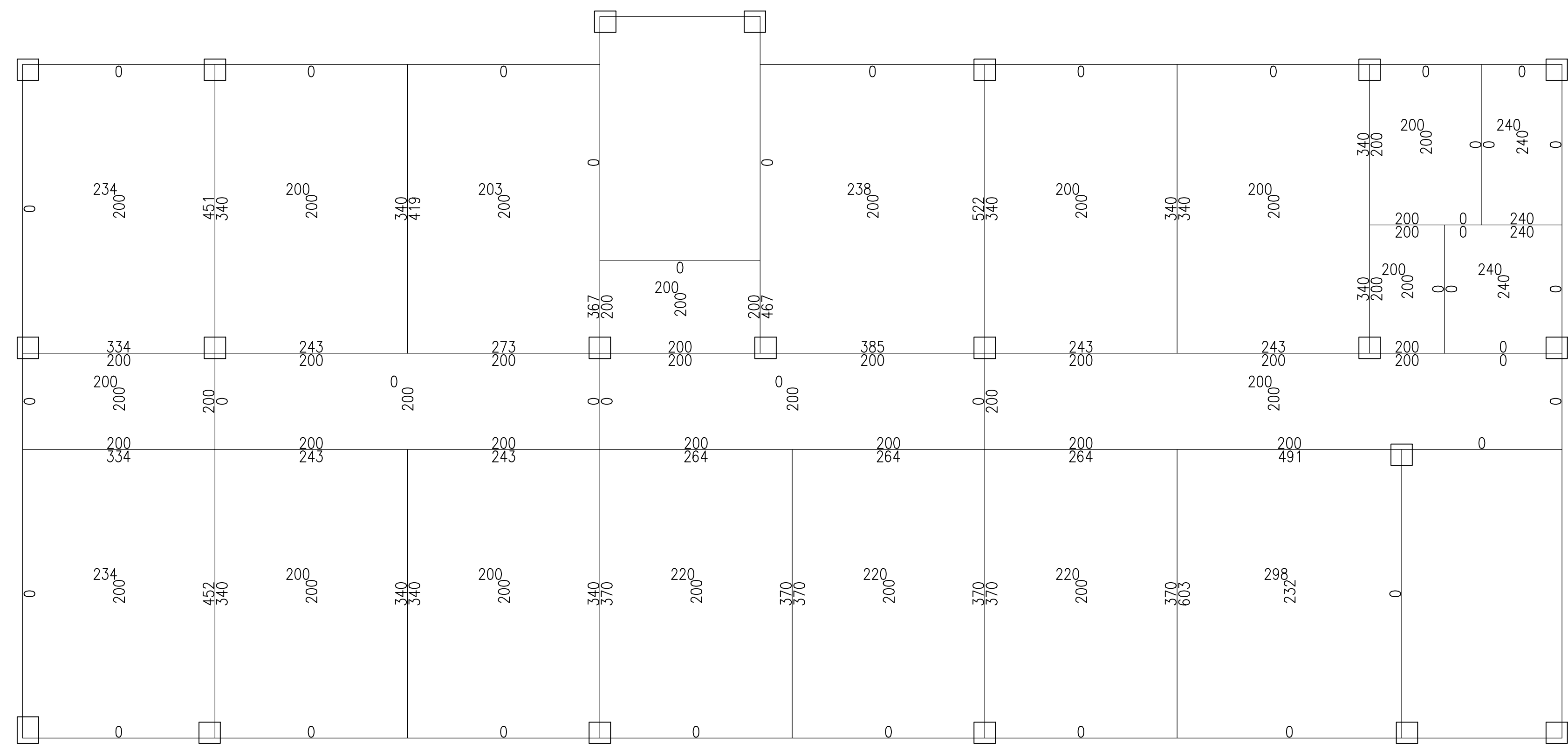
构件中心点沉降

说明: 1、沉降的单位为mm。
2、构件底压力单位为KN, 单元底压力单位为kPa。

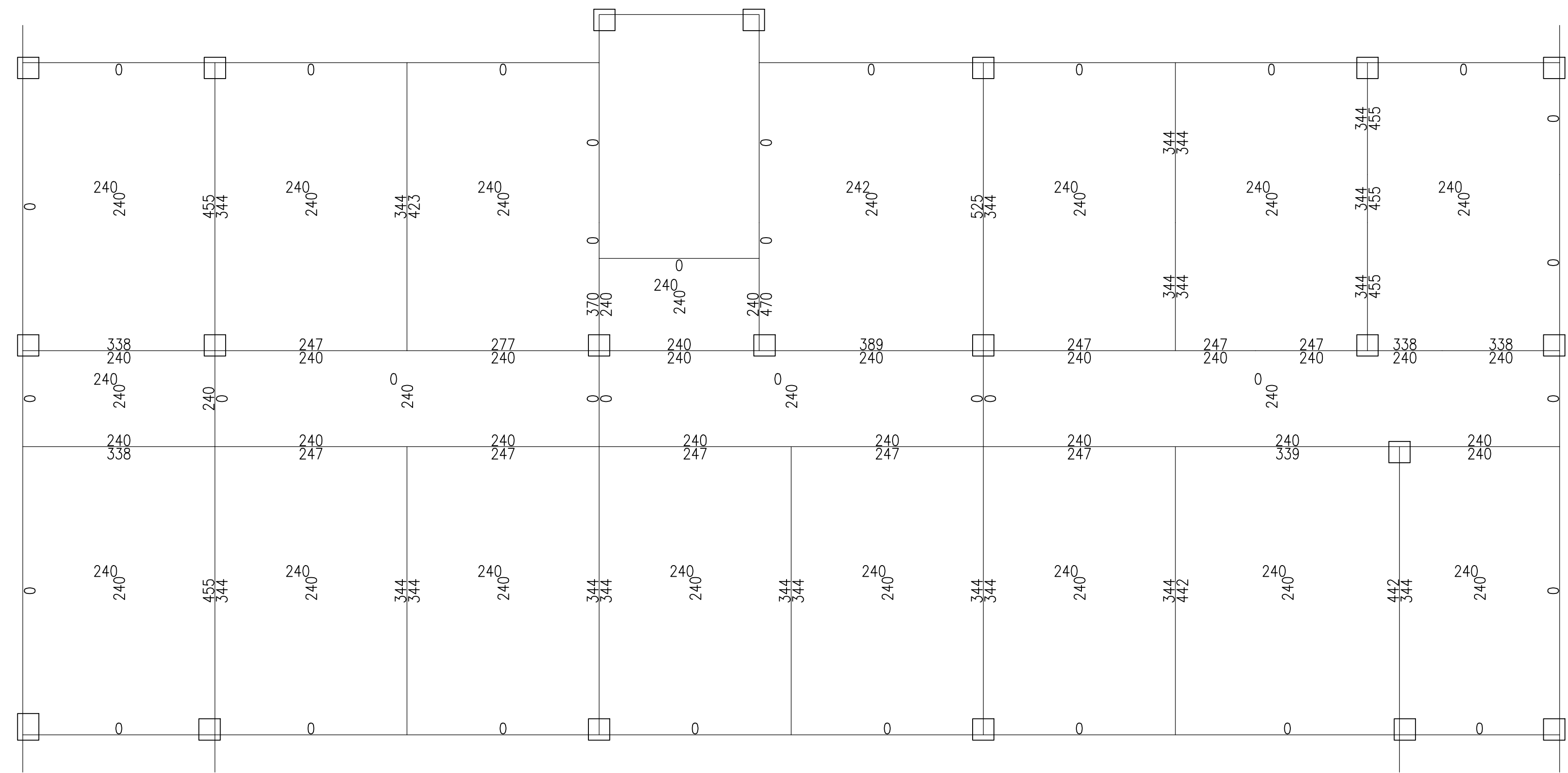




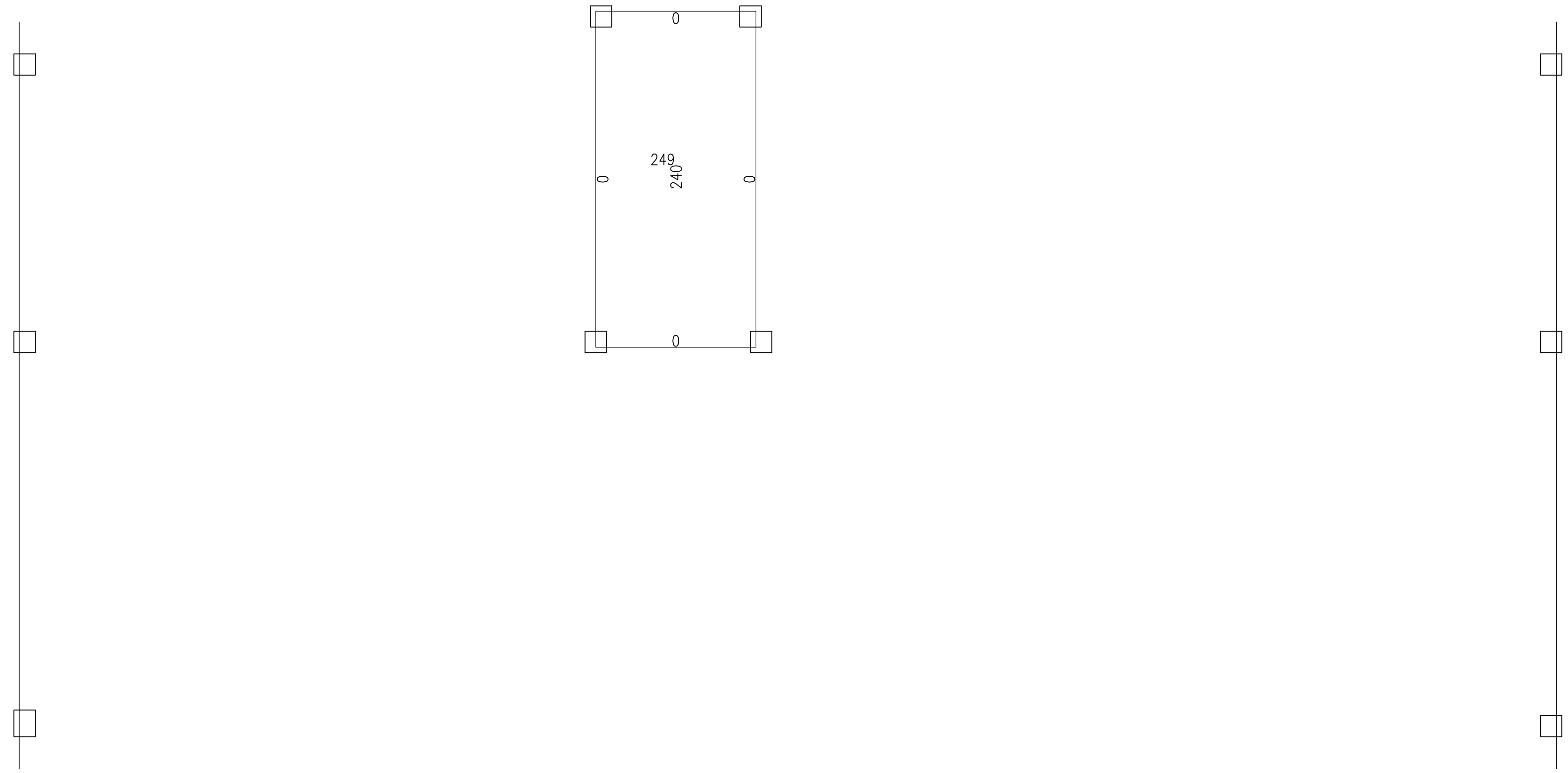
第2层 现浇板钢筋面积图 (单位: 平方毫米)
钢筋强度等级: HRB400 (Φ); 砼强度等级: C30
计算方法: 弹性



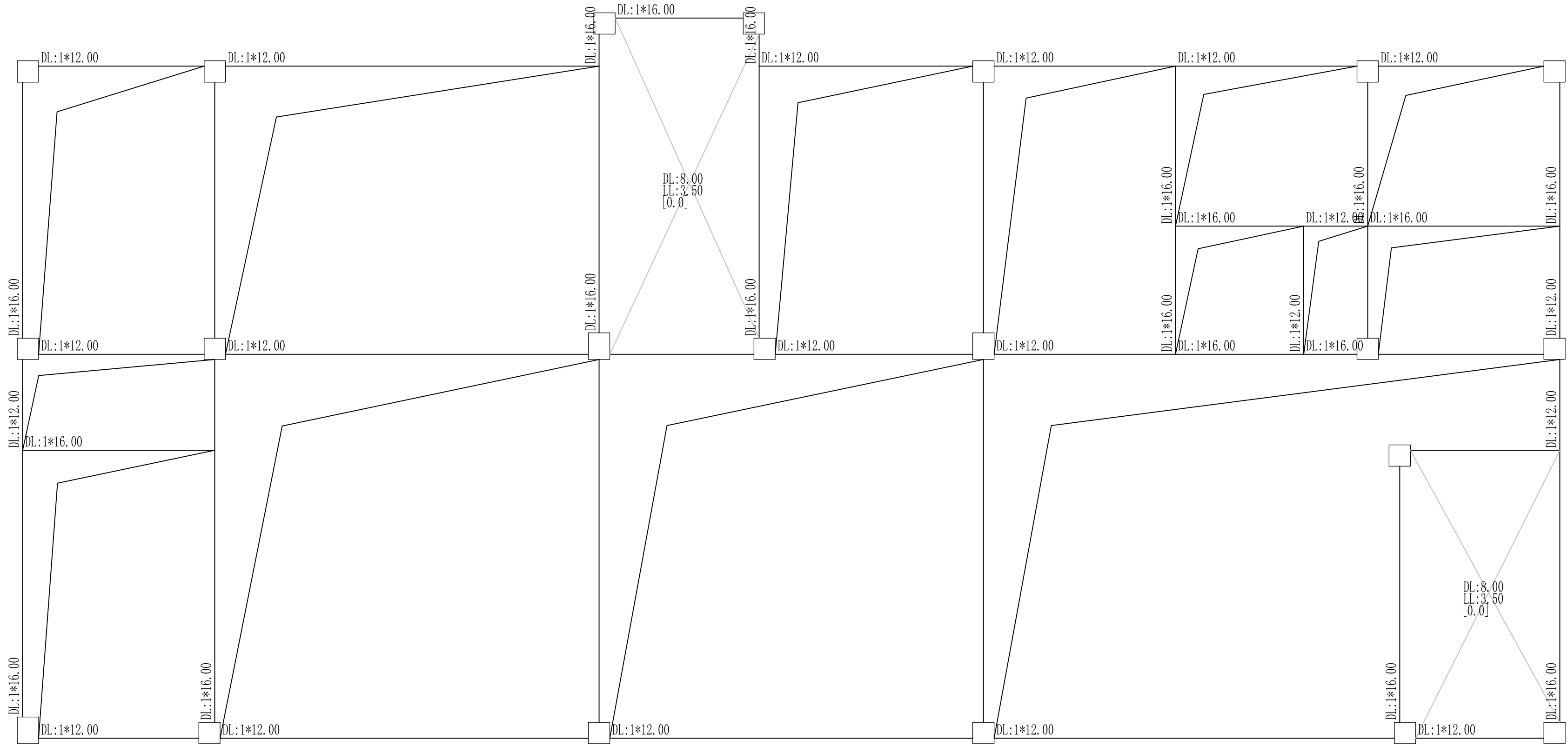
第3层 现浇板钢筋面积图 (单位: 平方毫米)
钢筋强度等级: HRB400(Φ); 砼强度等级: C30
计算方法: 弹性



第4层 现浇板钢筋面积图 (单位: 平方毫米)
钢筋强度等级: HRB400 (Φ); 砼强度等级: C30
计算方法: 弹性

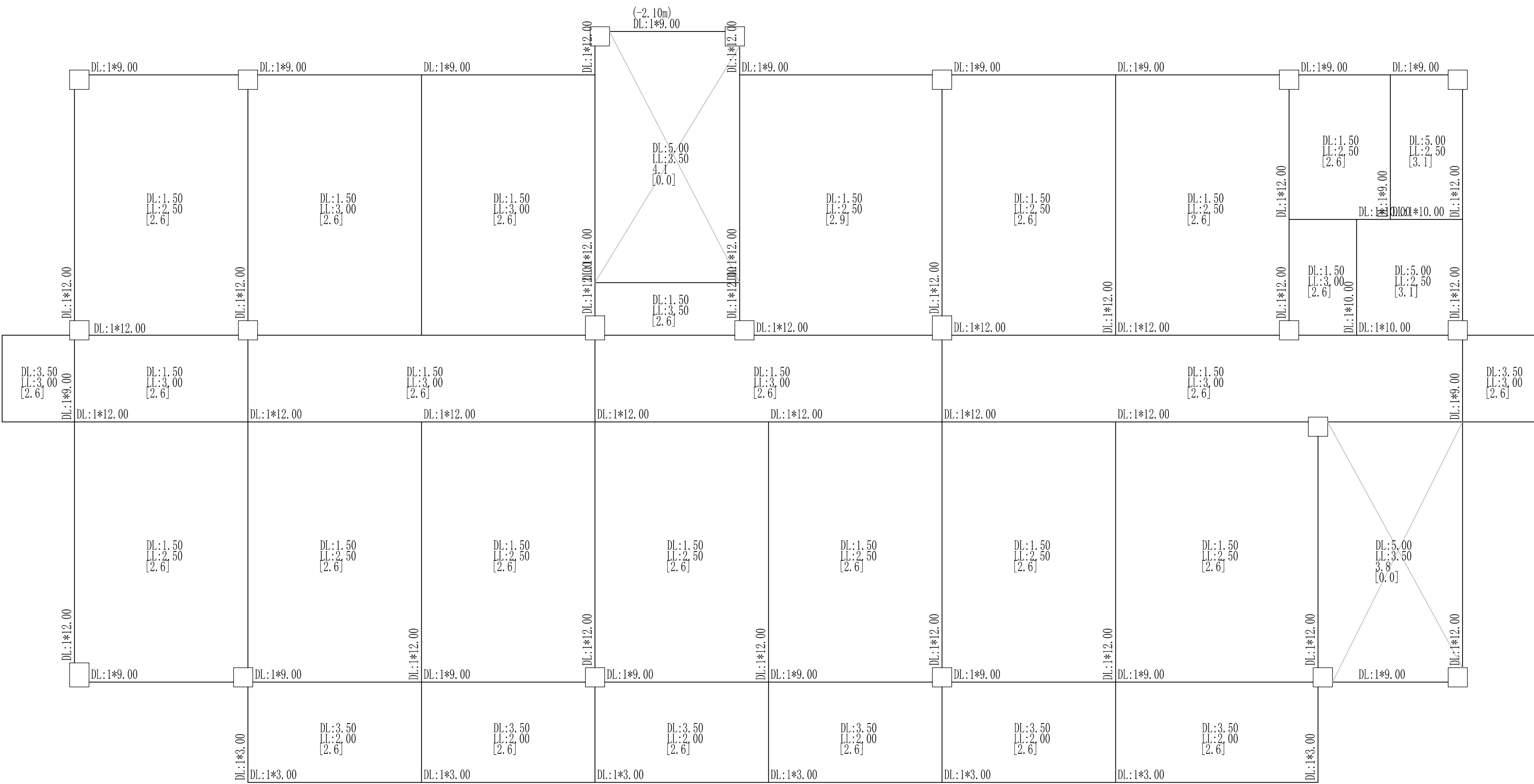


第5层 现浇板钢筋面积图 (单位: 平方毫米)
钢筋强度等级: HRB400 (Φ); 砼强度等级: C30
计算方法: 弹性



第1层梁、墙柱节点输入及楼面荷载平面图 [单位: kN、m]

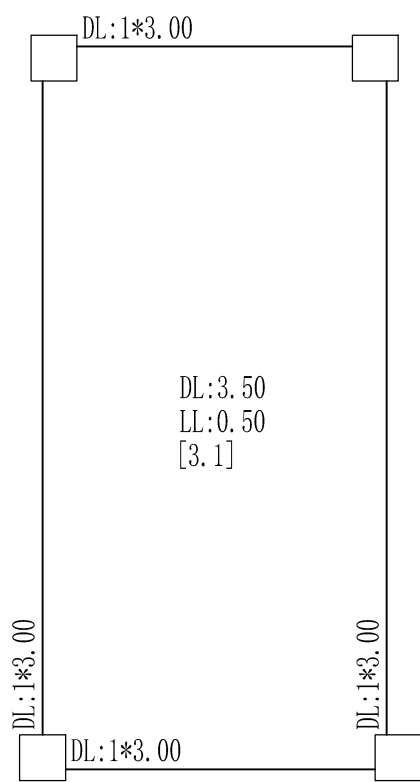
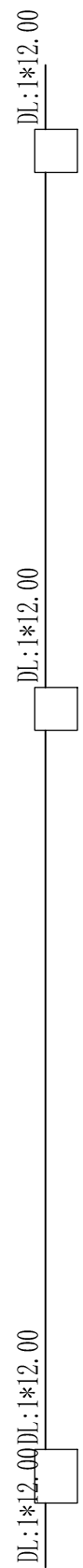
- 说明:
1. 荷载工况: 恒载: DL, 活载: LL, 人防: ADV
 2. [] 为楼板自重, 为楼梯荷载, BSW 为梁自重, ARE 为导荷面积, h 为板厚
 3. PMCAD 布置的次梁荷载已经导算为墙或梁上集中荷载
 4. 板上绿色标注为层间板相关信息
 5. 梁上黄色标注为层间梁相关信息
 6. 画图标注荷载含义详见荷载标注说明



第2层梁、墙柱节点输入及楼面荷载平面图 [单位: kN、m]

- 说明:
1. 荷载工况:恒载:DL, 活载:LL, 人防:ADY
 2. []为楼板自重, 为楼梯荷载, BSW为梁自重, ARE为导荷面积, h为板厚
 3. PMCAD布置的次梁荷载已经导算为墙或梁上集中荷载
 4. 板上绿色标注为层间板相关信息
 5. 梁上黄色标注为层间梁相关信息
 6. 画图标注荷载含义详见荷载标注说明

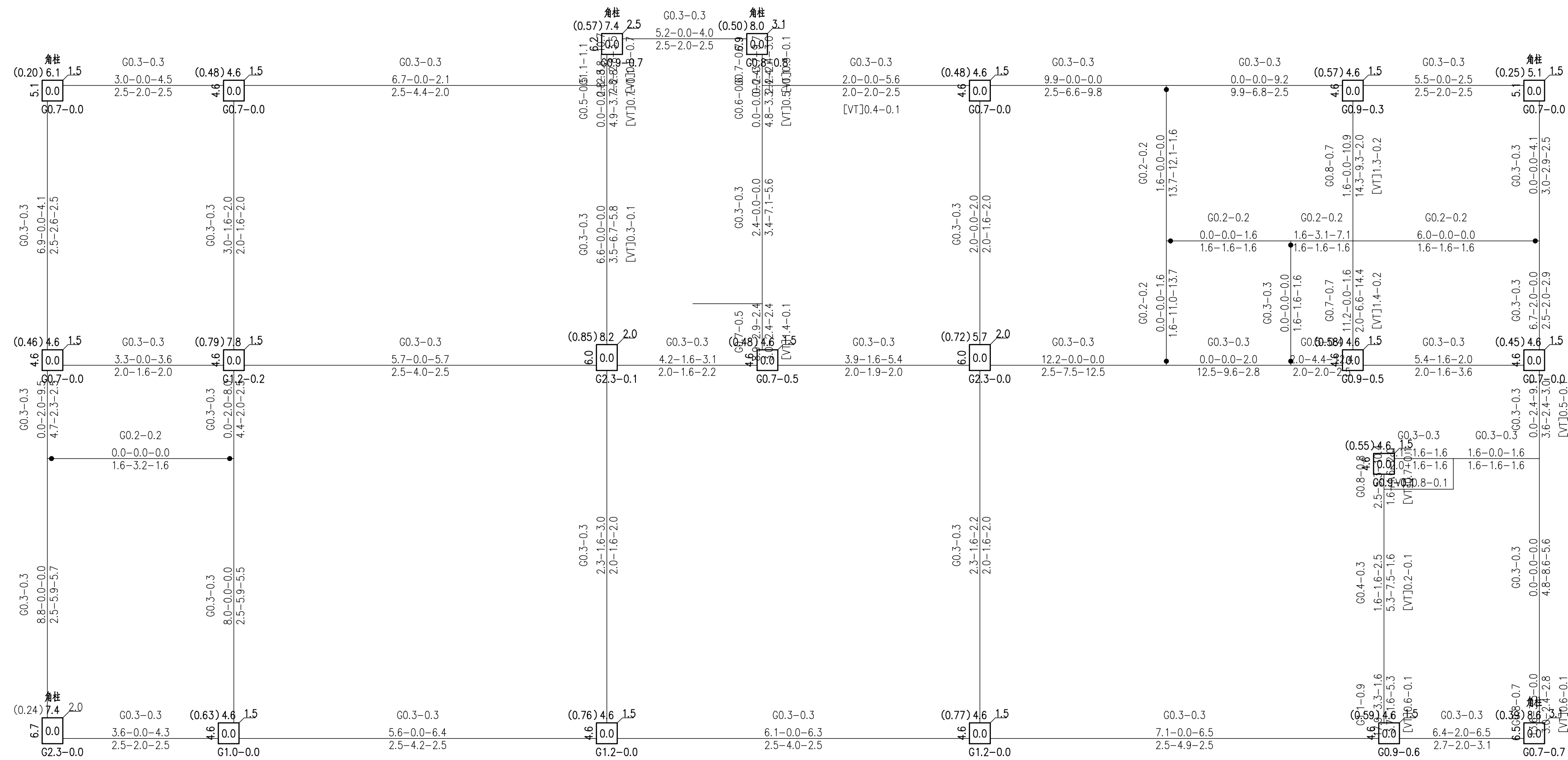
6. 画图标注荷载含义详见荷载标注说明



第5层梁、墙柱节点输入及楼面荷载平面图 [单位: kN、m]

说明:

- 1. 荷载工况: 恒载: DL, 活载: LL, 人防: ADV
- 2. [] 为楼板自重, 为楼梯荷载, BSW为梁自重, ARE为导荷面积, h为板厚
- 3. PMCAD布置的次梁荷载已经导算为墙或梁上集中荷载
- 4. 板上绿色标注为层间板相关信息
- 5. 梁上黄色标注为层间梁相关信息
- 6. 画图标注荷载含义详见荷载标注说明



第 1 层混凝土构件配筋及钢构件应力比、下翼缘稳定验算应力简图(单位: cm*cm)

本层: 层高 = 1500 (mm) 梁总数 = 58 柱总数 = 21 支撑总数 = 0

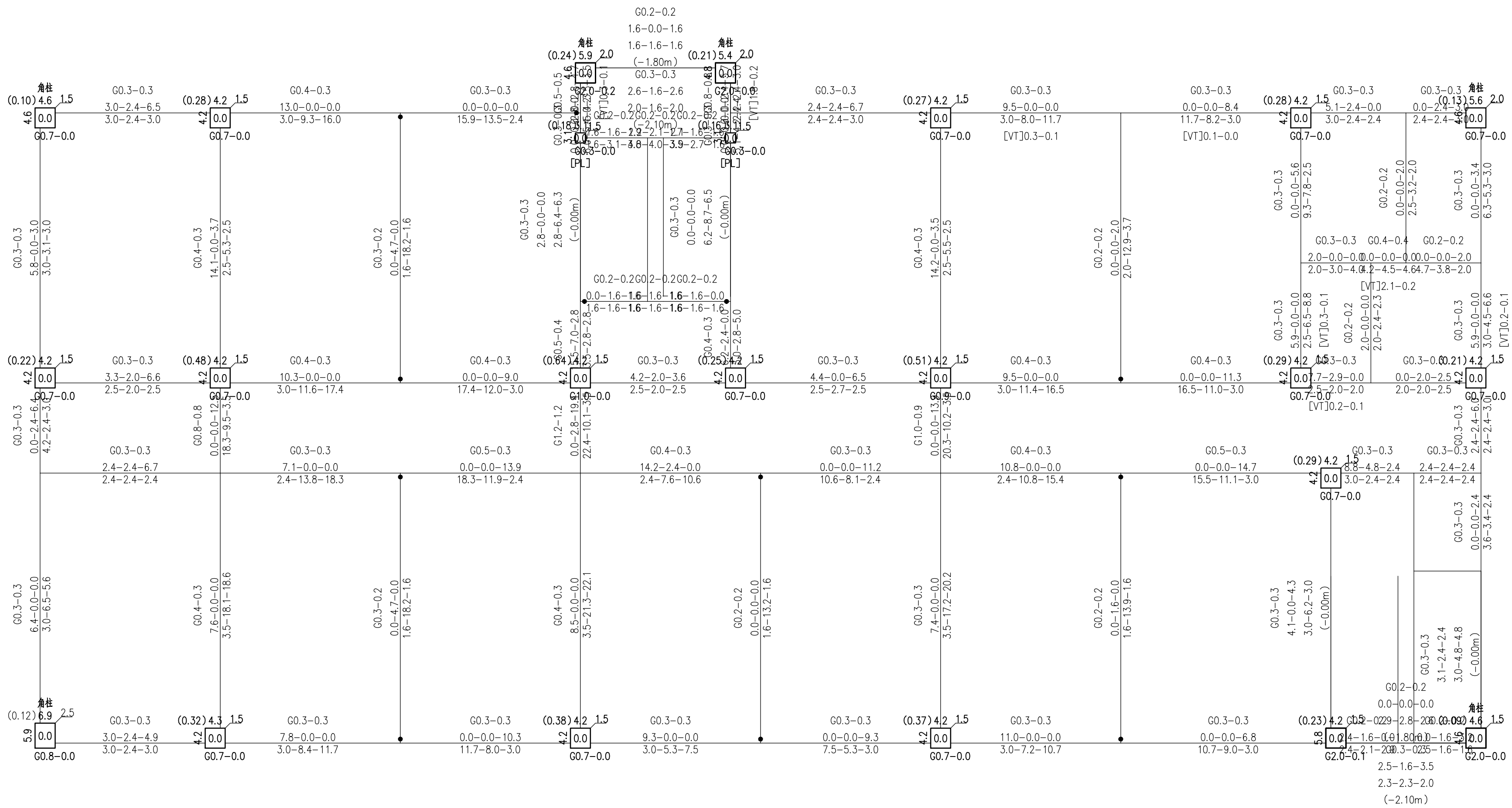
墙总数 = 0 墙柱总数 = 0 墙梁总数 = 0

混凝土强度等级: 梁 C30 柱(含支撑) C30

主筋强度: 梁 360 柱(含支撑) 360

(DPL 代表大偏拉,XPL 代表小偏拉,PL 代表大\小偏拉并存)

第 2 层混凝土构件配筋及钢构件应力比、下翼缘稳定验算应力简图(单位: $\text{cm}^2 \cdot \text{cm}$)



第 3 层混凝土构件配筋及钢构件应力比，下翼缘稳定验算应力简图(单位: cm*cm)

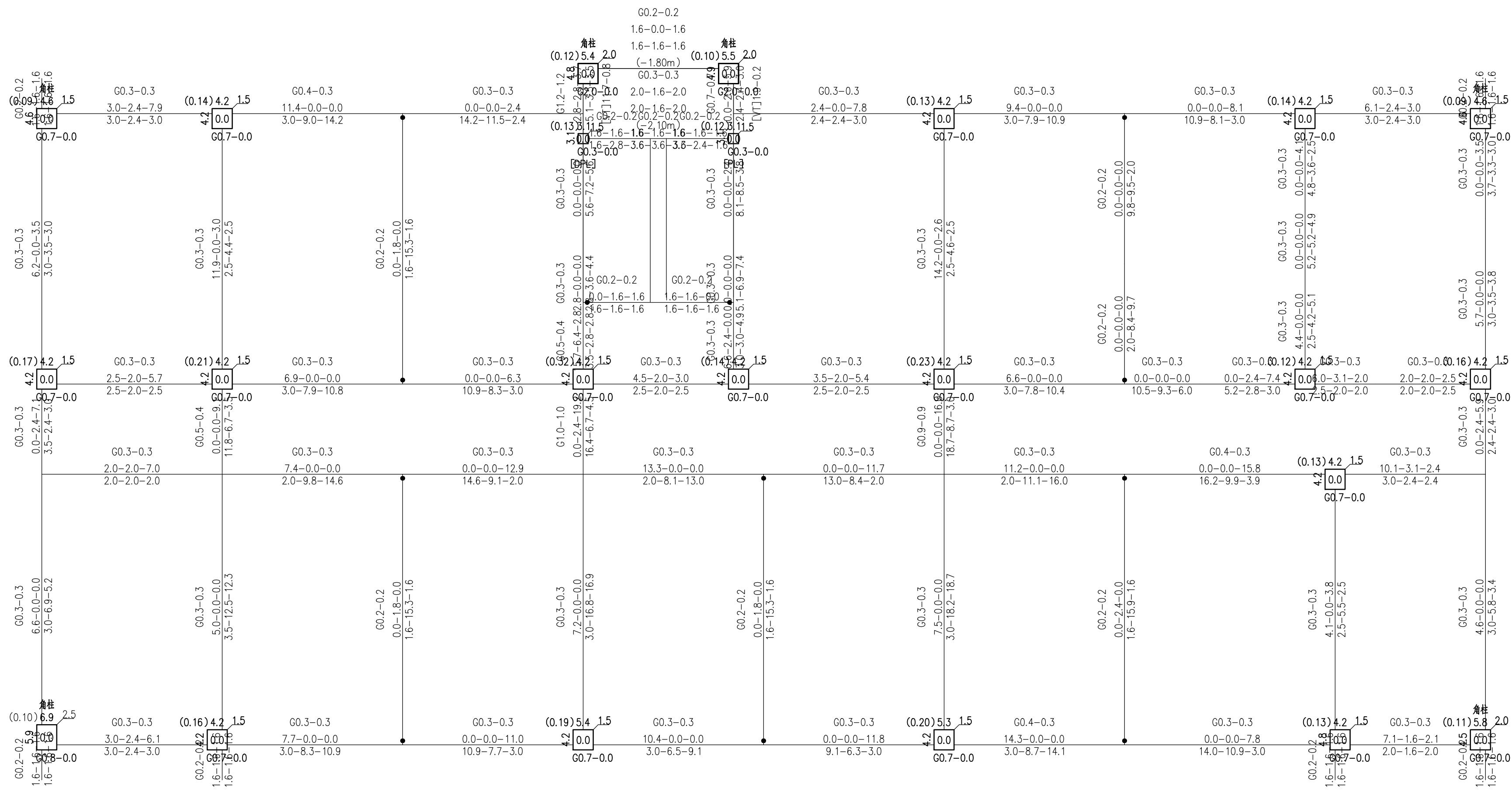
本层: 层高 = 3600 (mm) 梁总数 = 94 柱总数 = 31 支撑总数 = 0

墙总数 = 0 墙柱总数 = 0 墙梁总数 = 0

混凝土强度等级: 梁 C30 柱(含支撑) C30

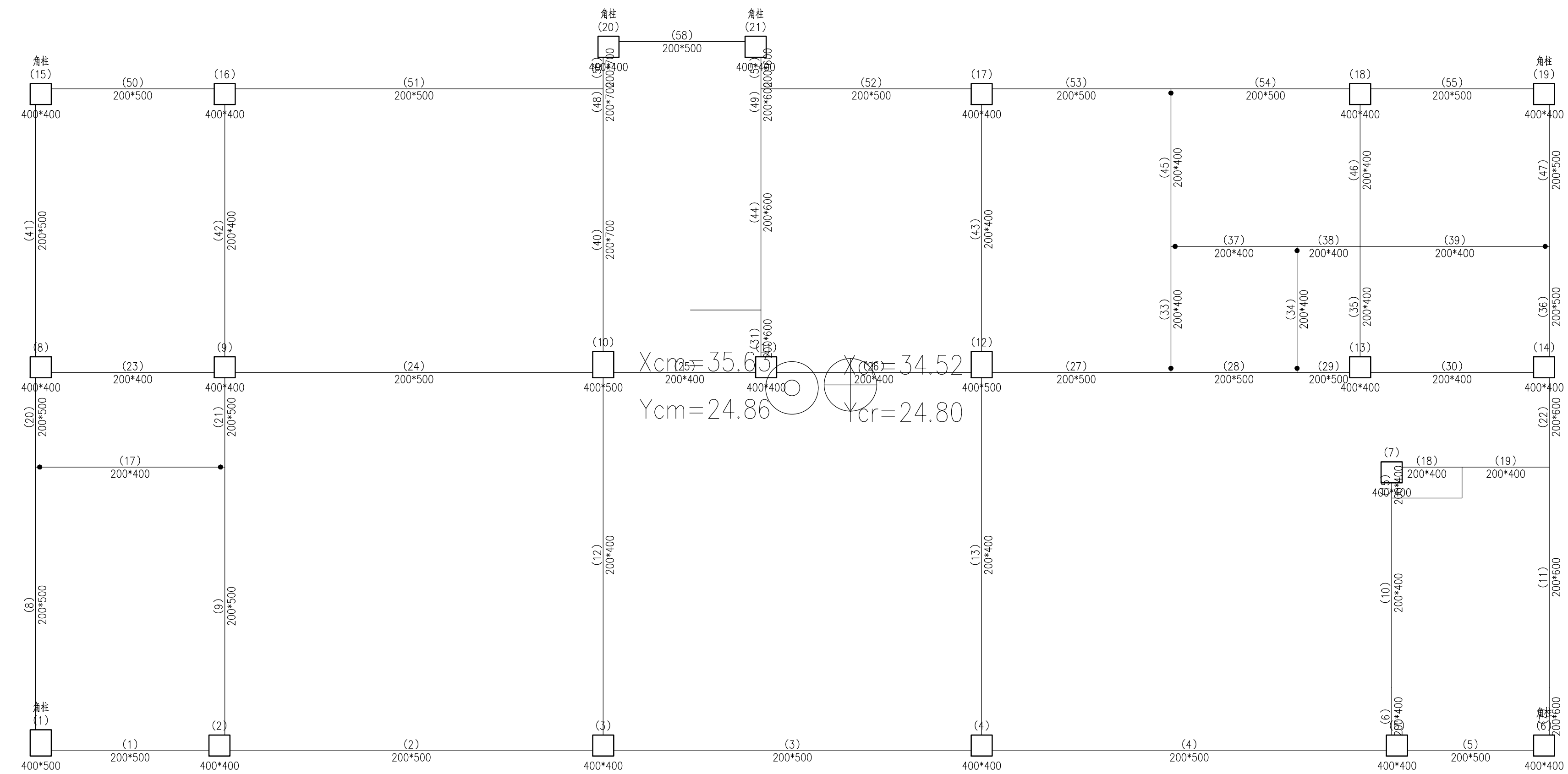
主筋强度: 梁 360 柱(含支撑) 360

(DPL 代表大偏拉,XPL代表小偏拉,PL代表大\小偏拉并存)

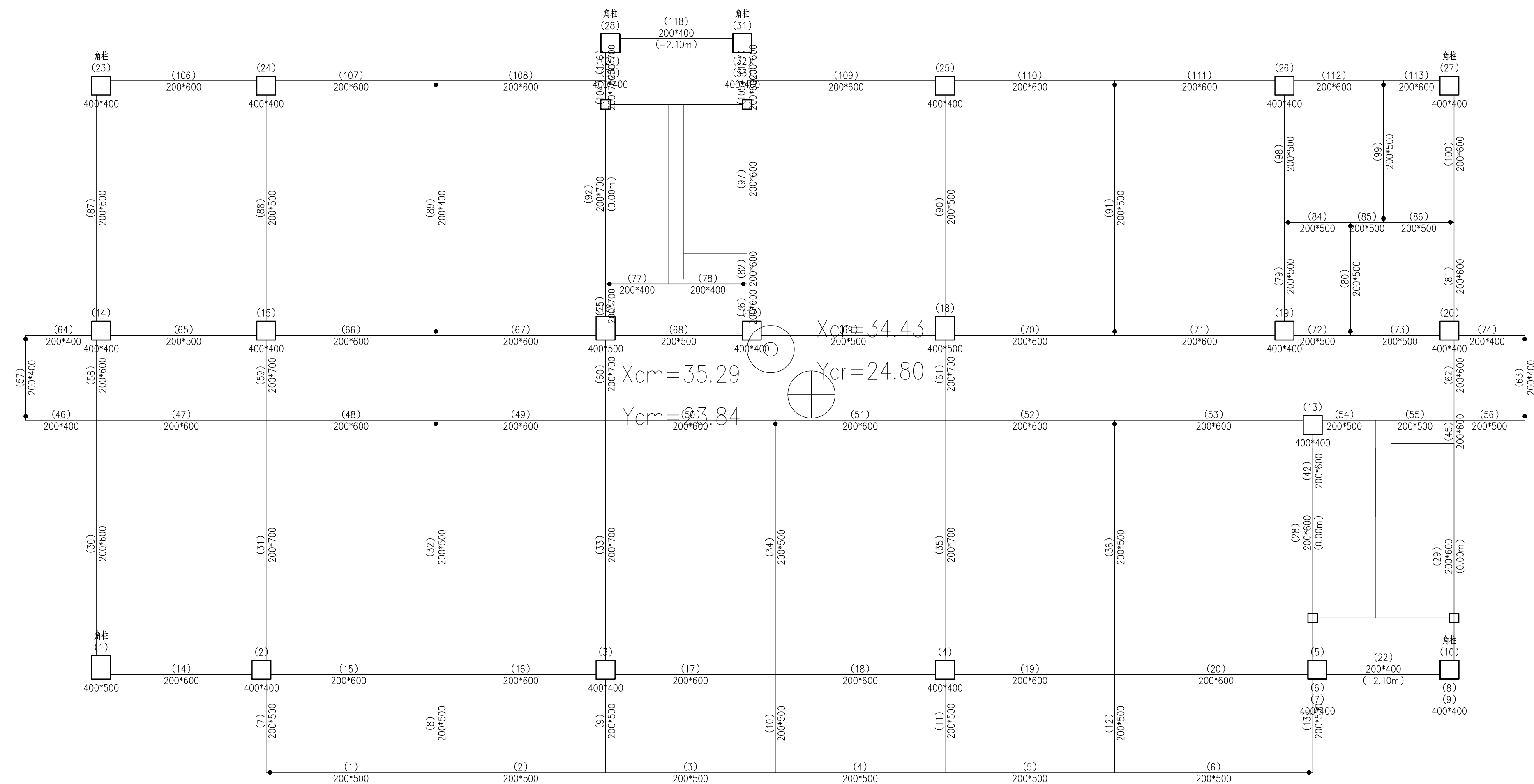


第 4 层混凝土构件配筋及钢构件应力比、下翼缘稳定验算应力简图(单位: cm*cm)

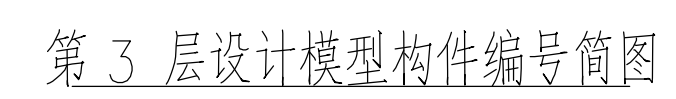
本层: 层高 = 3600 (mm) 梁总数 = 85 柱总数 = 27 支撑总数 = 0
墙总数 = 0 墙柱总数 = 0 墙梁总数 = 0
混凝土强度等级: 梁 C30 柱(含支撑) C30
主筋强度: 梁 360 柱(含支撑) 360
(DPL代表大偏拉,XPL代表小偏拉,PL代表大\小偏拉并存)

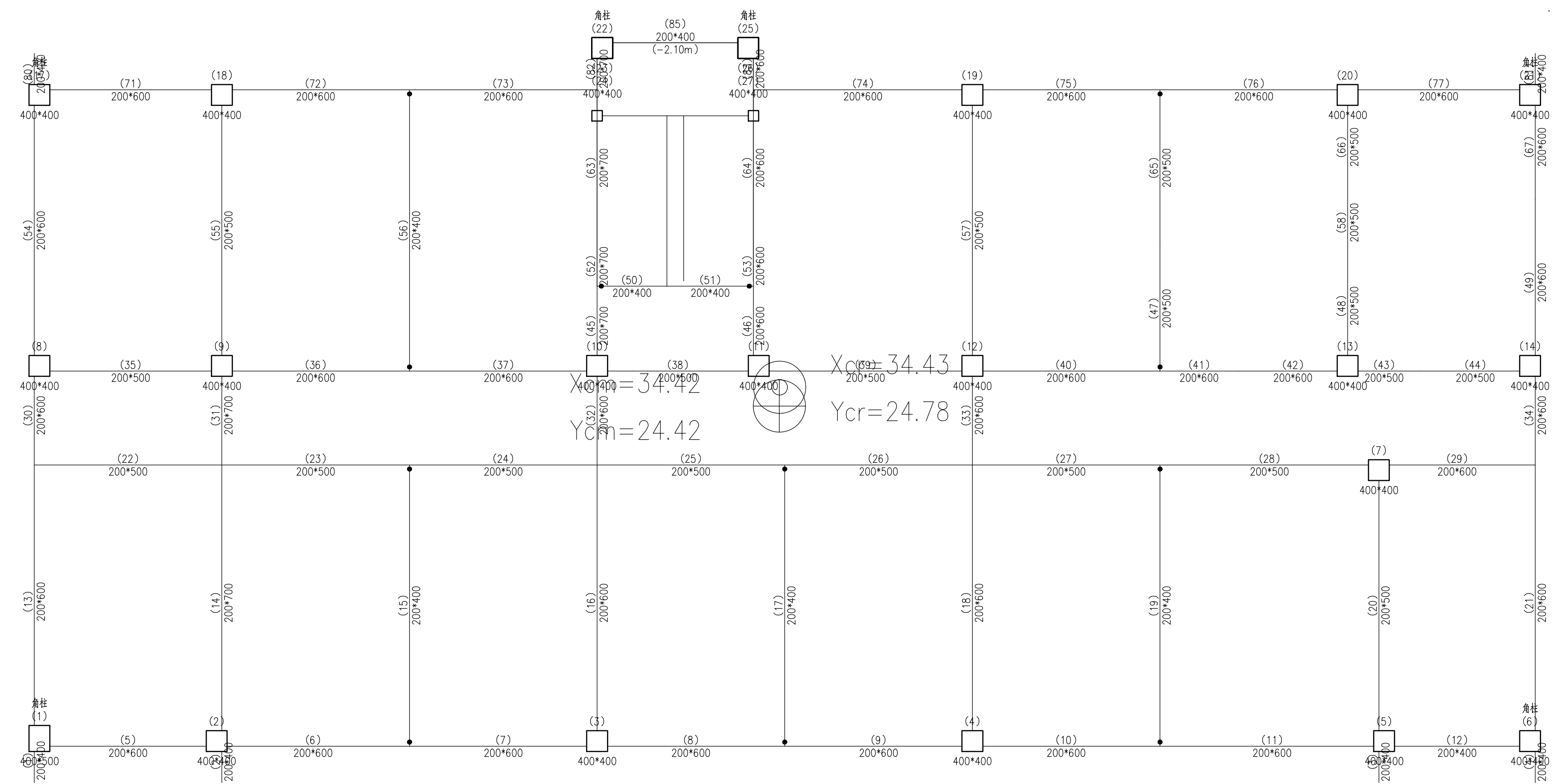


第 1 层设计模型构件编号简图

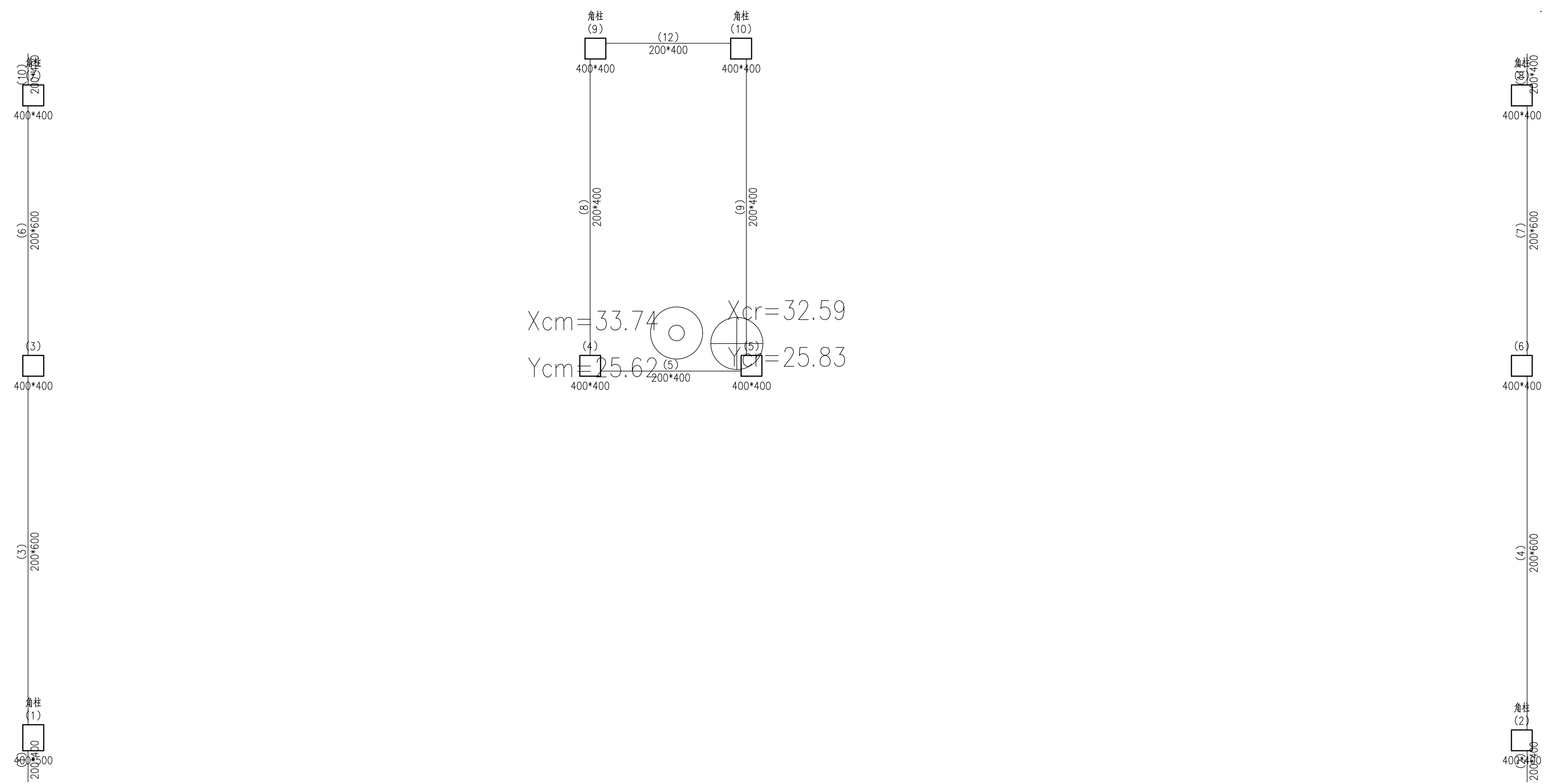


第 2 层设计模型构件编号简图

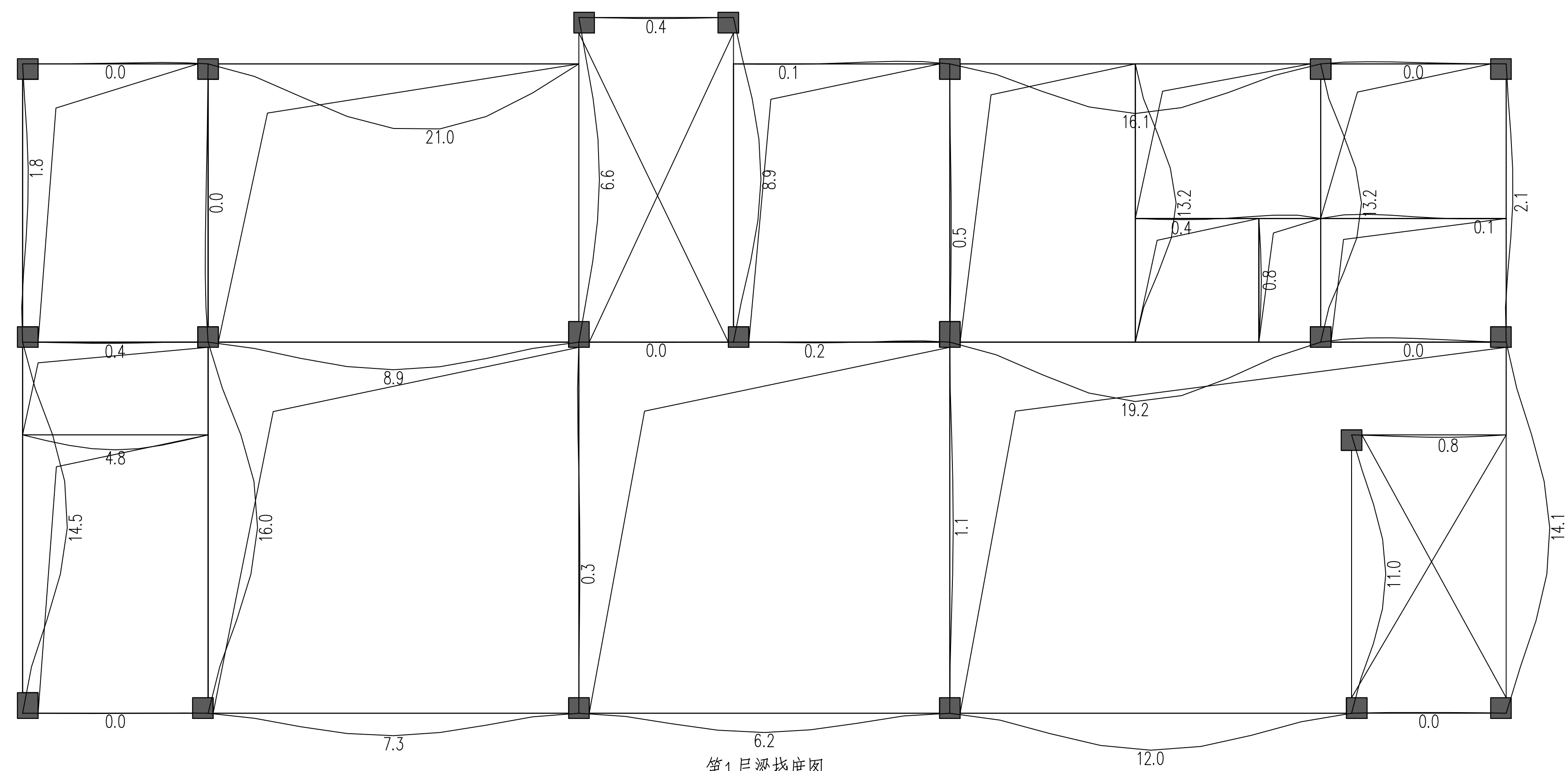


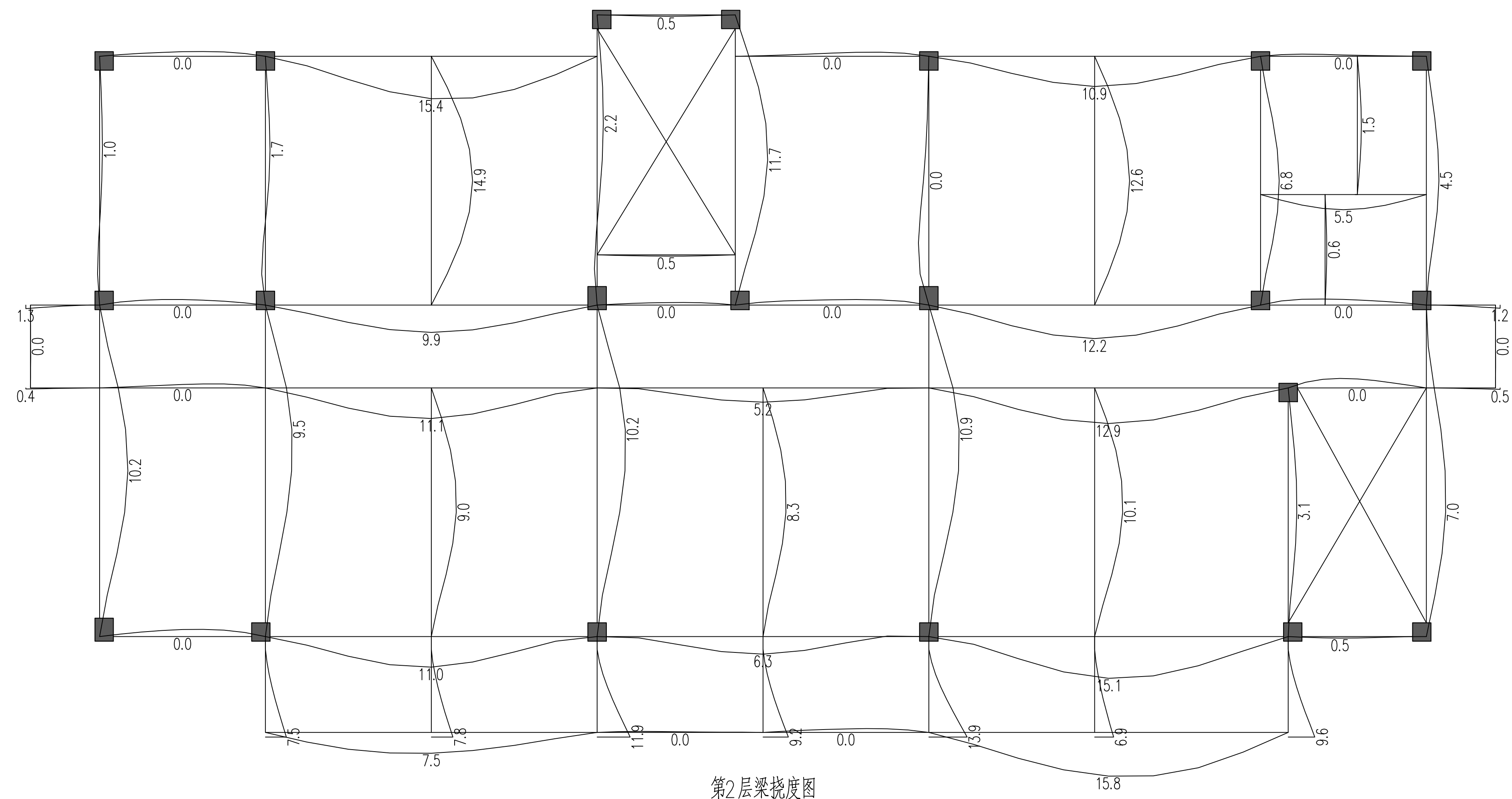


第 4 层设计模型构件编号简图

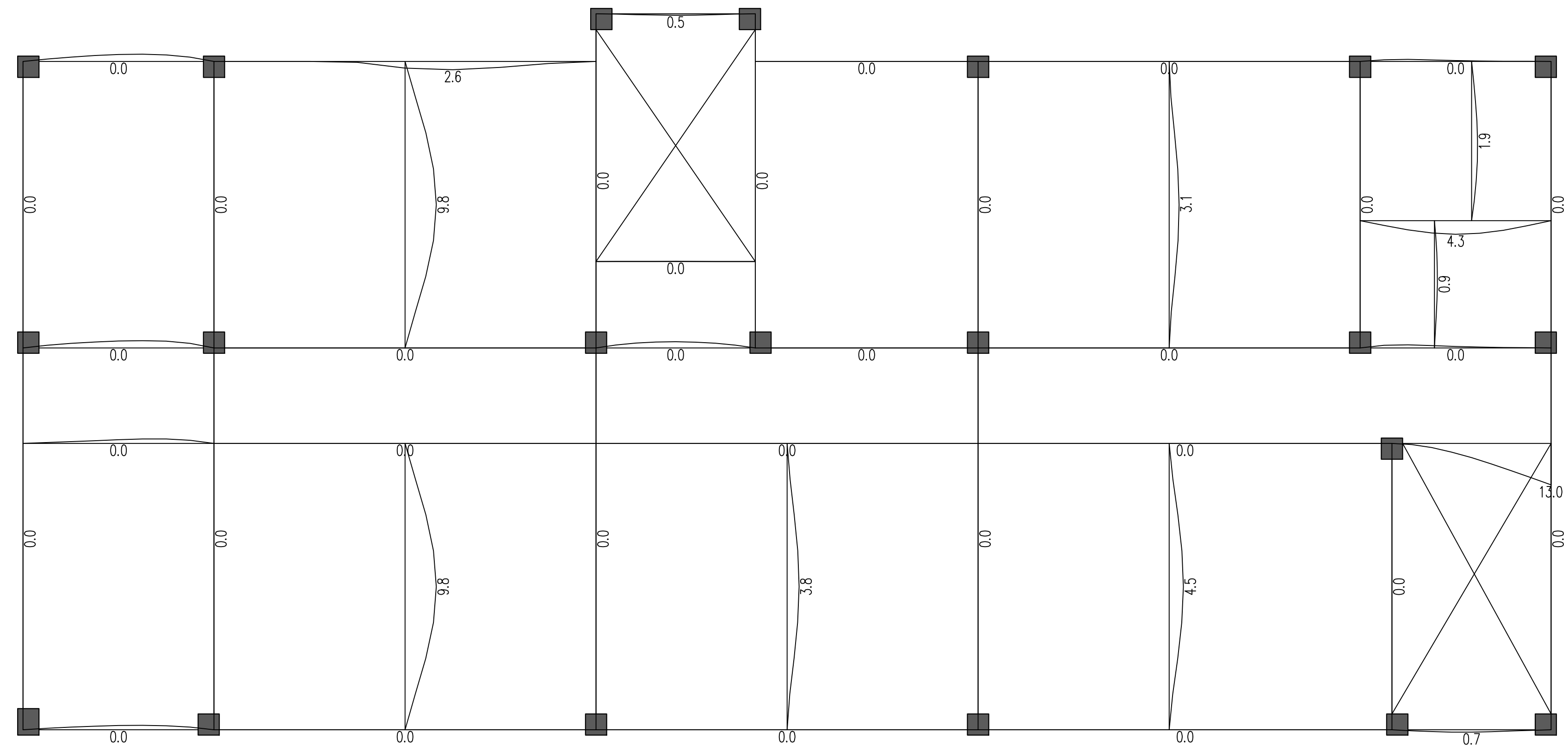


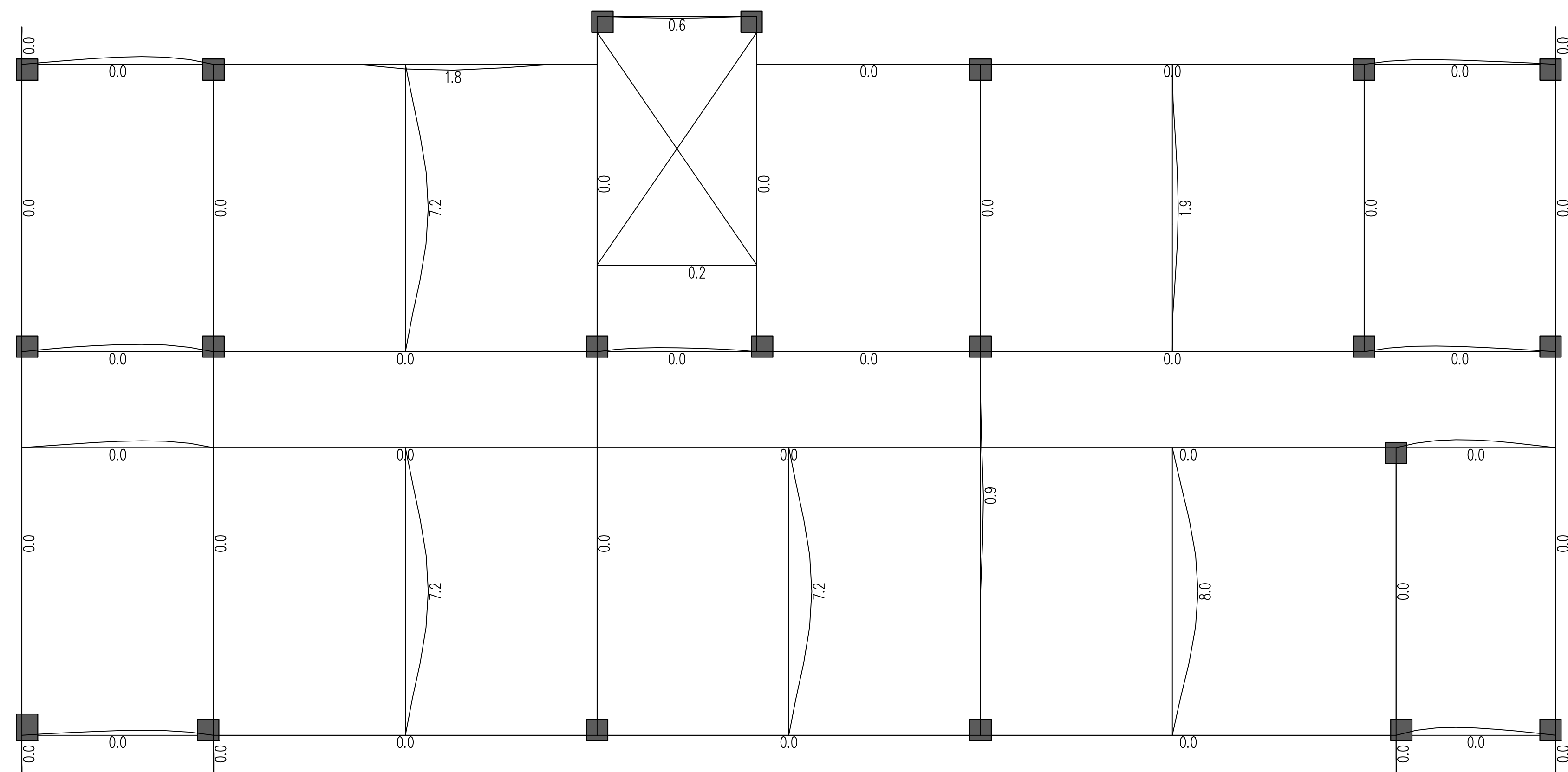
第 5 层设计模型构件编号简图



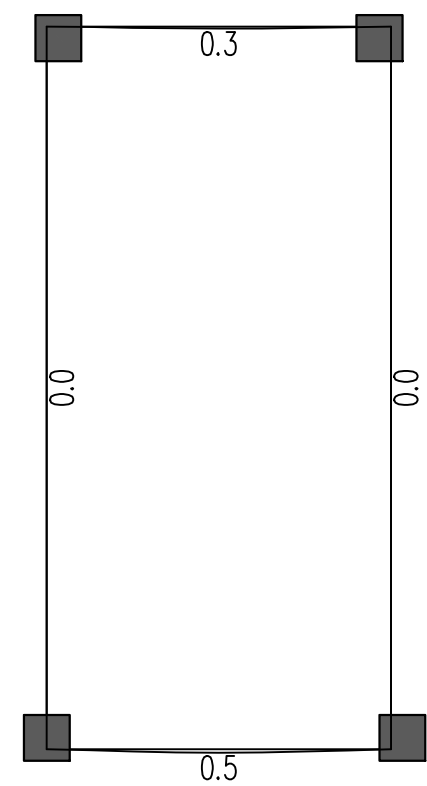


第2层梁挠度图

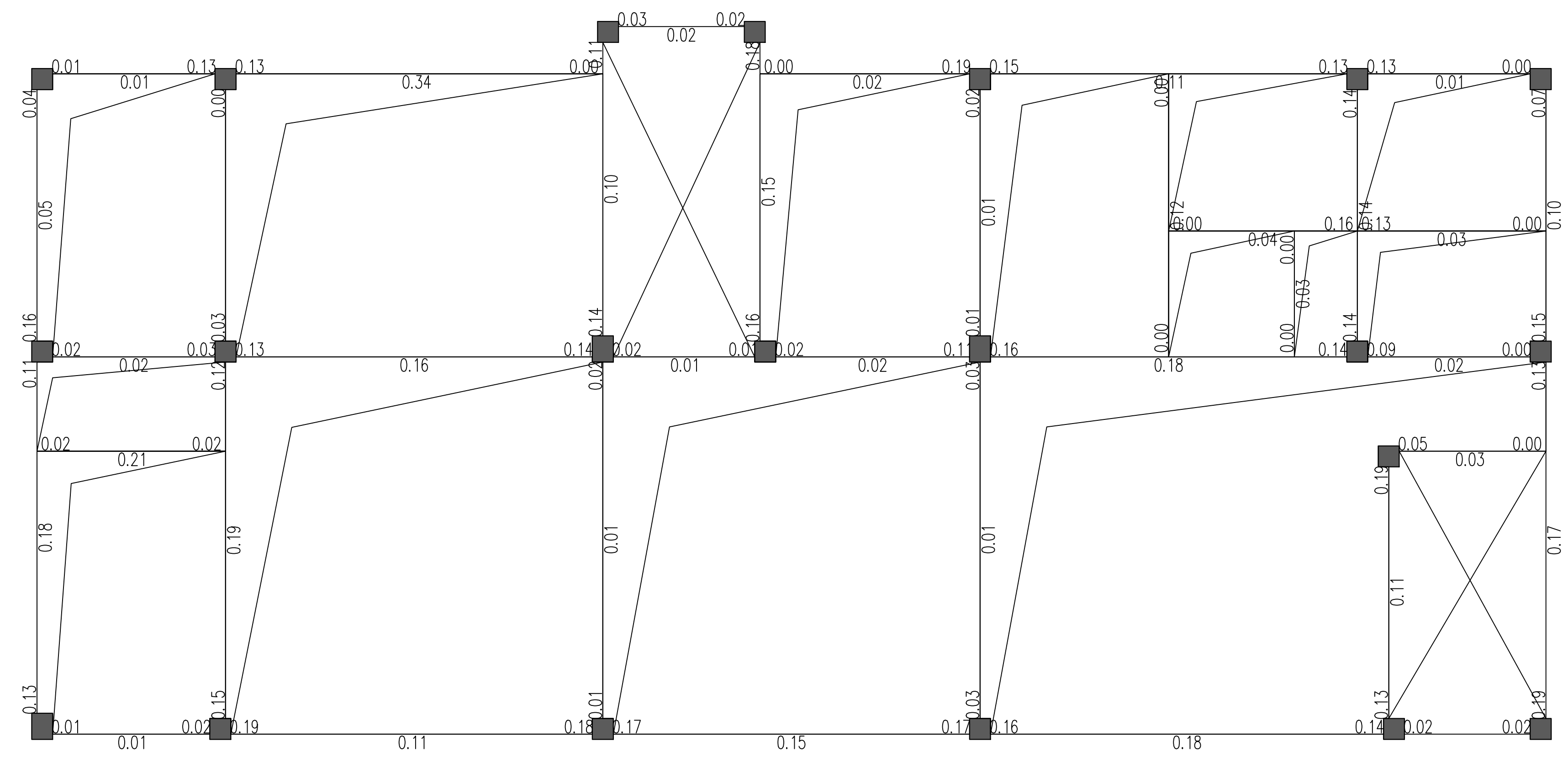




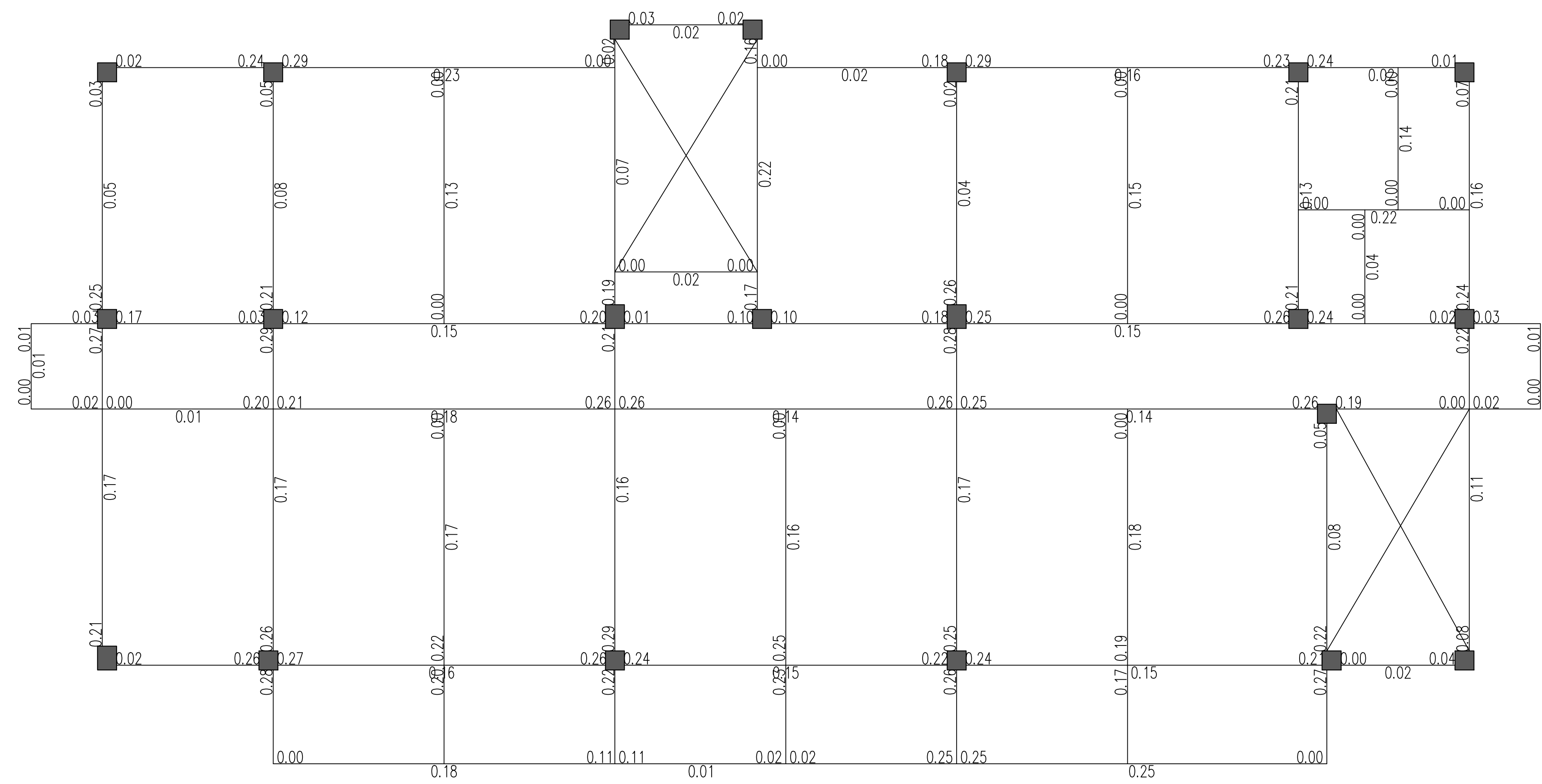
第4层梁挠度图



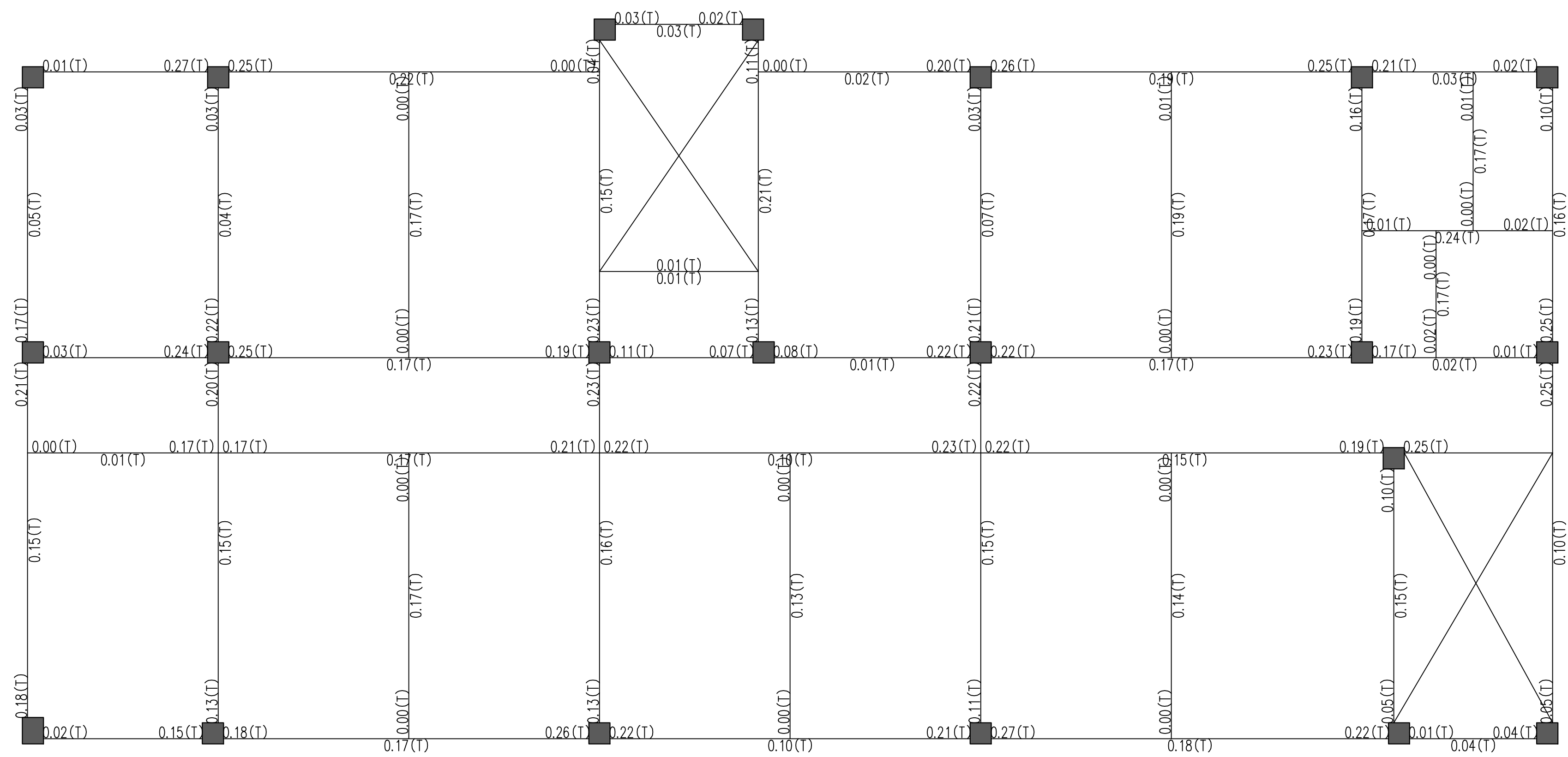
第5层梁挠度图



第1层梁裂缝图

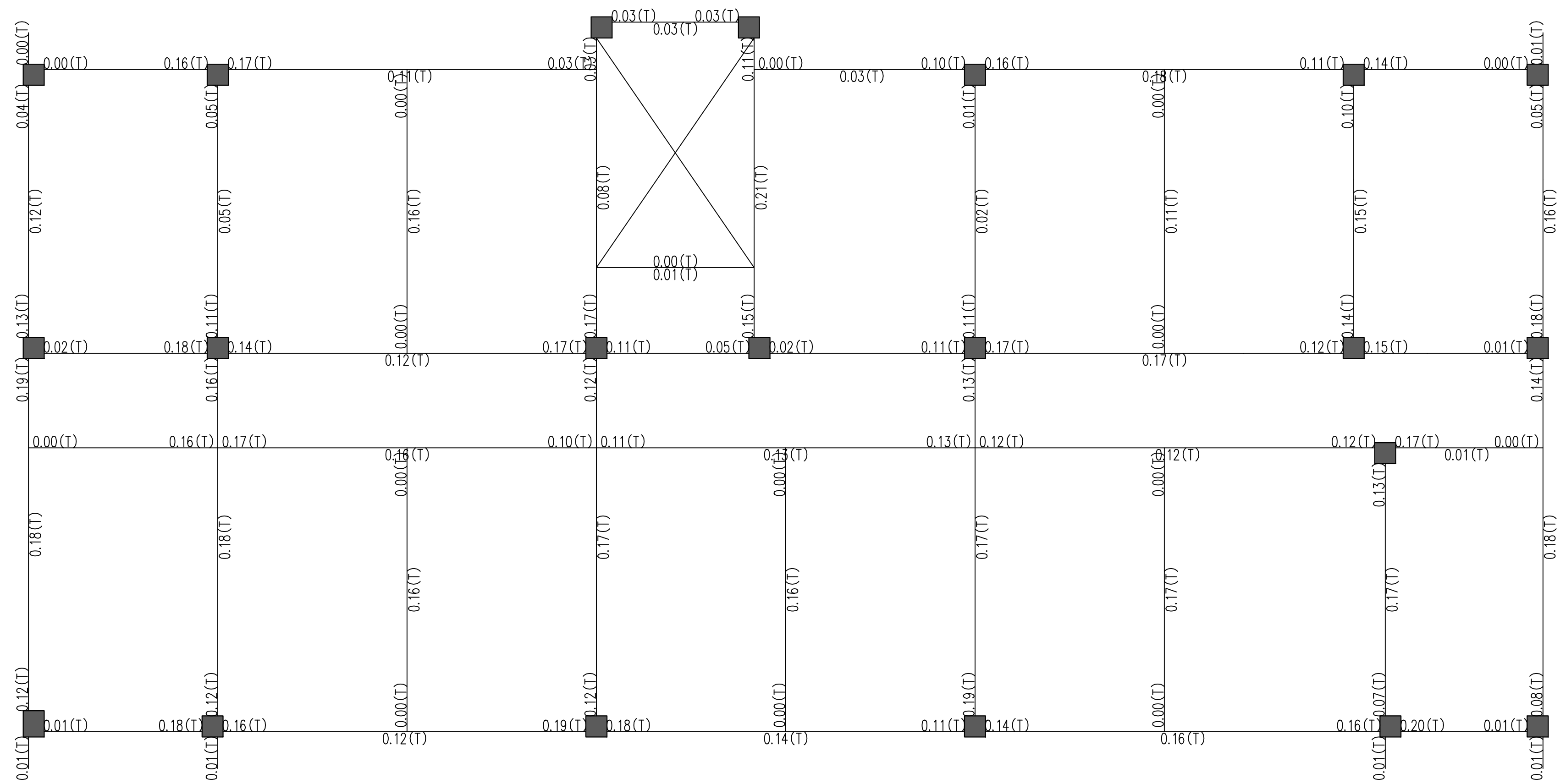


第2层梁裂缝图



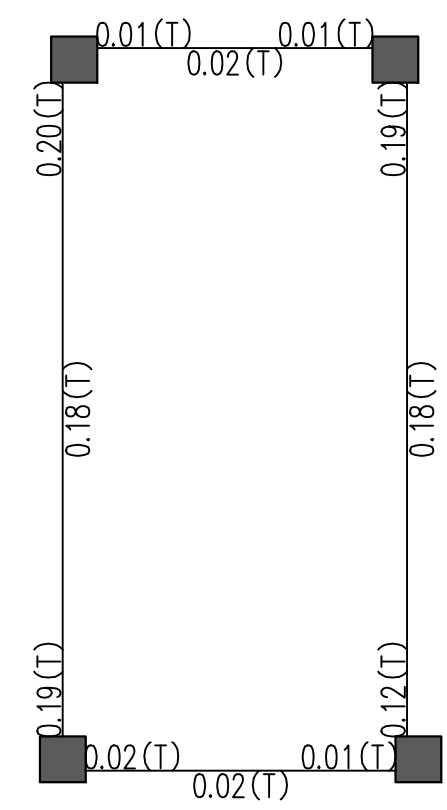
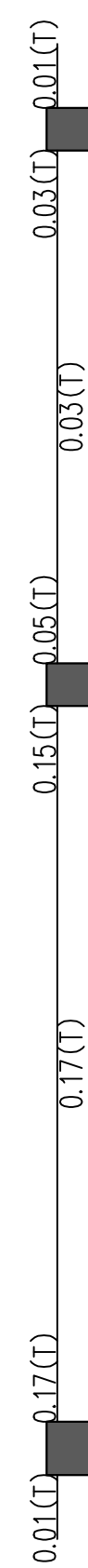
第3层梁裂缝图

说明: 1. 图中(T)表示该处为温度组合控制裂缝。



第4层梁裂缝图

说明：1. 图中(T)表示该处为温度组合控制裂缝。



第5层梁裂缝图

说明：1. 图中(T)表示该处为温度组合控制裂缝。