

```

////////////////////////////////////
| 公司名称: |
|
|          建筑物的总信息
|          SATWE 中文版
|          2013年12月17日14时11分
|          文件名: WMASS.OUT
|
| 工程名称: | 设计人: |
| 工程代号: | 校核人: | 日期:2021/10/ 9 |
////////////////////////////////////

```

```

总信息 .....
结构材料信息:          钢与砼混合结构
混凝土容重 (kN/m3):    Gc   =  25.00
钢材容重 (kN/m3):      Gs   =  78.00
水平力的夹角(Degree)   ARF   =   0.00
地下室层数:            MBASE=   0
竖向荷载计算信息:      按模拟施工3加荷计算
风荷载计算信息:        计算X,Y两个方向的风荷载
地震力计算信息:        计算X,Y两个方向的地震力
“规定水平力”计算方法: 楼层剪力差方法(规范方法)
结构类别:              钢框架结构
裙房层数:              MANNEX=   0
转换层所在层号:        MCHANGE=   0
嵌固端所在层号:        MQIANGU=   1
墙元细分最大控制长度(m)  DMAX=   1.00
弹性板细分最大控制长度(m) DMAX_S=   1.00
弹性板与梁变形是否协调  是
墙元网格:              侧向出口结点
是否对全楼强制采用刚性楼板假定 否
地下室是否强制采用刚性楼板假定: 否
墙梁跨中节点作为刚性楼板的从节点 是
计算墙倾覆力矩时只考虑腹板和有效翼缘 否
采用的楼层刚度算法      层间剪力比层间位移算法
结构所在地区            全国

```

```

风荷载信息 .....
修正后的基本风压 (kN/m2):    W0   =   0.50
风荷载作用下舒适度验算风压(kN/m2): WOC=   0.50
地面粗糙程度:                B 类
结构X向基本周期(秒):         Tx   =   0.25
结构Y向基本周期(秒):         Ty   =   0.25
是否考虑顺风向风振:          是
风荷载作用下结构的阻尼比(%): WDAMP=   2.00

```

风荷载作用下舒适度验算阻尼比(%): WDAMPC= 2.00  
是否计算横风向风振: 否  
是否计算扭转风振: 否  
承载力设计时风荷载效应放大系数: WENL= 1.00  
体形变化分段数: MPART= 1  
各段最高层号: NSTI= 2  
各段体形系数(X): USIX= 1.30  
各段体形系数(Y): USIY= 1.30

地震信息 .....

振型组合方法(CQC耦联;SRSS非耦联) CQC  
计算振型数: NMODE= 6  
地震烈度: NAF = 6.00  
场地类别: KD =III  
设计地震分组: 一组  
特征周期 TG = 0.45  
地震影响系数最大值 Rmax1 = 0.04  
用于12层以下规则砼框架结构薄弱层验算的  
地震影响系数最大值 Rmax2 = 0.28  
框架的抗震等级: NF = 5  
剪力墙的抗震等级: NW = 5  
钢框架的抗震等级: NS = 5  
抗震构造措施的抗震等级: NGZDJ =不改变  
重力荷载代表值的活载组合值系数: RMC = 0.50  
周期折减系数: TC = 1.00  
结构的阻尼比 (%): DAMP = 5.00  
中震(或大震)设计: MID =不考虑  
是否考虑偶然偏心: 否  
是否考虑双向地震扭转效应: 否  
是否考虑最不利方向水平地震作用: 否  
按主振型确定地震内力符号: 否  
斜交抗侧力构件方向的附加地震数 = 0

活荷载信息 .....

考虑活荷不利布置的层数 从第 1 到2层  
柱、墙活荷载是否折减 不折算  
传到基础的活荷载是否折减 折算  
考虑结构使用年限的活荷载调整系数 1.00

-----柱, 墙, 基础活荷载折减系数-----

计算截面以上的层数	折减系数
1	1.00
2---3	0.85
4---5	0.70
6---8	0.65
9---20	0.60
> 20	0.55

调整信息 .....

梁刚度放大系数是否按2010规范取值: 是

托墙梁刚度增大系数: BK\_TQL = 1.00

梁端弯矩调幅系数: BT = 0.85

梁活荷载内力增大系数: BM = 1.00

连梁刚度折减系数: BLZ = 0.60

梁扭矩折减系数: TB = 0.40

全楼地震力放大系数: RSF = 1.00

0.2Vo 调整分段数: VSEG = 1

第 1段起始和终止层号: KQ1 = 1, KQ2 = 2

0.2Vo 调整上限: KQ\_L = 2.00

框支柱调整上限: KZZ\_L = 5.00

顶塔楼内力放大起算层号: NTL = 0

顶塔楼内力放大: RTL = 1.00

框支剪力墙结构底部加强区剪力墙抗震等级自动提高一级: 是

柱实配钢筋超配系数 CPCOEF91 = 1.15

墙实配钢筋超配系数 CPCOEF91\_W = 1.15

是否按抗震规范5.2.5调整楼层地震力IAUT0525 = 1

弱轴方向的动位移比例因子 XI1 = 0.00

强轴方向的动位移比例因子 XI2 = 0.00

是否调整与框支柱相连的梁内力 IREGU\_KZZB = 0

薄弱层判断方式: 按高规和抗规从严判断

强制指定的薄弱层个数 NWEAK = 0

薄弱层地震内力放大系数 WEAKCOEF = 1.25

强制指定的加强层个数 NSTREN = 0

配筋信息 .....

梁箍筋强度 (N/mm<sup>2</sup>): JB = 360

柱箍筋强度 (N/mm<sup>2</sup>): JC = 360

墙水平分布筋强度 (N/mm<sup>2</sup>): FYH = 360

墙竖向分布筋强度 (N/mm<sup>2</sup>): FYW = 360

边缘构件箍筋强度 (N/mm<sup>2</sup>): JWB = 210

梁箍筋最大间距 (mm): SB = 100.00

柱箍筋最大间距 (mm): SC = 100.00

墙水平分布筋最大间距 (mm): SWH = 200.00

墙竖向分布筋配筋率 (%): RWV = 0.30

结构底部单独指定墙竖向分布筋配筋率的层数: NSW = 0

结构底部NSW层的墙竖向分布配筋率 (%): RWV1 = 0.60

梁抗剪配筋采用交叉斜筋时

箍筋与对角斜筋的配筋强度比: RGX = 1.00

设计信息 .....

结构重要性系数: RWO = 1.00

钢柱计算长度计算原则(X向/Y向): 有侧移/有侧移

梁端在梁柱重叠部分简化: 作为刚域

柱端在梁柱重叠部分简化：                                作为刚域  
是否考虑 P-Delt 效应：                                     否  
柱配筋计算原则：  按单偏压计算  
按高规或高钢规进行构件设计：                          否  
钢构件截面净毛面积比：                                RN =    0.85  
梁保护层厚度 (mm)：                                     BCB =  30.00  
柱保护层厚度 (mm)：                                     ACA =  30.00  
剪力墙构造边缘构件的设计执行高规7.2.16-4：      是  
框架梁端配筋考虑受压钢筋：                          是  
结构中的框架部分轴压比限值按纯框架结构的规定采用：否  
当边缘构件轴压比小于抗规6.4.5条规定的限值时一律设置构造边缘构件：是  
是否按混凝土规范B.0.4考虑柱二阶效应：              否  
支撑按柱设计临界角度：                                 20.00

荷载组合信息 .....

恒载分项系数：  CDEAD=   1.30  
活载分项系数：  CLIVE=   1.50  
风荷载分项系数：  CWIND=   1.50  
水平地震力分项系数：                                  CEA\_H=   1.30  
竖向地震力分项系数：                                  CEA\_V=   0.50  
温度荷载分项系数：                                     CTEMP =   1.40  
吊车荷载分项系数：                                     CCRAN =   1.40  
特殊风荷载分项系数：                                  CSPW =   1.40  
活荷载的组合值系数：                                  CD\_L =   0.70  
风荷载的组合值系数：                                  CD\_W =   0.60  
重力荷载代表值效应的活荷组合值系数：      CEA\_L =   0.50  
重力荷载代表值效应的吊车荷载组合值系数：CEA\_C =   0.50  
吊车荷载组合值系数：                                  CD\_C =   0.70  
温度作用的组合值系数：  
    仅考虑恒载、活载参与组合：          CD\_TDL =   0.60  
    考虑风荷载参与组合：                  CD\_TW =   0.00  
    考虑地震作用参与组合：              CD\_TE =   0.00  
砼构件温度效应折减系数：                            CC\_T =   0.30

剪力墙底部加强区的层和塔信息.....

层号       塔号  
  1        1

用户指定薄弱层的层和塔信息.....

层号       塔号

用户指定加强层的层和塔信息.....

层号       塔号

约束边缘构件与过渡层的层和塔信息.....



层号	塔号	面积	形心X	形心Y	等效宽B	等效高H	最大宽BMAX	最小宽BMIN
1	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	1	32.66	0.21	0.22	6.74	4.64	6.74	4.64

计算信息

计算日期 : 2021.10. 9

开始时间 : 18:48:55

可用内存 : 4000.0MB

第一步: 数据预处理

第二步: 计算每层刚度中心、自由度、质量等信息

第三步: 地震作用分析

第四步: 风及竖向荷载分析

第五步: 计算杆件内力

结束日期 : 2021.10. 9

时间 : 18:49: 1

总用时 : 0: 0: 6

各层刚心、偏心率、相邻层侧移刚度比等计算信息

Floor No : 层号

Tower No : 塔号

Xstif, Ystif : 刚心的 X, Y 坐标值

Alf : 层刚性主轴的方向

Xmass, Ymass : 质心的 X, Y 坐标值

Gmass : 总质量

Eex, Eey : X, Y 方向的偏心率

Ratx, Raty : X, Y 方向本层塔侧移刚度与下一层相应塔侧移刚度的比值(剪切刚度)

Ratx1, Raty1 : X, Y 方向本层塔侧移刚度与上一层相应塔侧移刚度70%的比值

或上三层平均侧移刚度80%的比值中之较小者

RJX1, RJY1, RJZ1: 结构总体坐标系中塔的侧移刚度和扭转刚度(剪切刚度)

RJX3, RJY3, RJZ3: 结构总体坐标系中塔的侧移刚度和扭转刚度(地震剪力与地震层间位移的比)

Floor No. 1 Tower No. 1

Xstif= 0.0307(m) Ystif= 0.3377(m) Alf = 45.0000(Degree)

Xmass= 0.0307(m) Ymass= 0.3377(m) Gmass(活荷折减)= 3.6300( 3.6300)(t)

Eex = 0.0000 Eey = 0.0000

Ratx = 1.0000 Raty = 1.0000

Ratx1= 110.8437                Raty1= 120.4531

薄弱层地震剪力放大系数= 1.00

RJX1 = 1.5548E+06 (kN/m)    RJY1 = 1.5548E+06 (kN/m)    RJZ1 = 0.0000E+00 (kN/m)

RJX3 = 1.6032E+05 (kN/m)    RJY3 = 1.5425E+05 (kN/m)    RJZ3 = 0.0000E+00 (kN/m)

Floor No.    2            Tower No.    1

Xstif= 0.0307 (m)            Ystif= 0.3377 (m)            Alf = 45.0000 (Degree)

Xmass= 0.2260 (m)            Ymass= 0.2385 (m)            Gmass (活荷折减)= 4.5870 ( 4.0228) (t)

Eex = 0.0679                Eey = 0.0345

Ratx = 0.0018                Raty = 0.0018

Ratx1= 1.0000                Raty1= 1.0000

薄弱层地震剪力放大系数= 1.00

RJX1 = 2.7690E+03 (kN/m)    RJY1 = 2.7690E+03 (kN/m)    RJZ1 = 0.0000E+00 (kN/m)

RJX3 = 2.0663E+03 (kN/m)    RJY3 = 1.8293E+03 (kN/m)    RJZ3 = 0.0000E+00 (kN/m)

X方向最小刚度比: 1.0000 (第 2层第 1塔)

Y方向最小刚度比: 1.0000 (第 2层第 1塔)

结构整体抗倾覆验算结果

	抗倾覆力矩Mr	倾覆力矩Mov	比值Mr/Mov	零应力区 (%)
X风荷载	256.3	54.7	4.69	0.00
Y风荷载	161.6	84.4	1.91	28.34
X 地 震	249.0	4.3	58.16	0.00
Y 地 震	156.9	4.2	37.45	0.00

结构舒适性验算结果 (仅当满足规范适用条件时结果有效)

按高钢规计算X向顺风向顶点最大加速度(m/s2) = 1.165  
按高钢规计算X向横风向顶点最大加速度(m/s2) = 0.419  
按荷载规范计算X向顺风向顶点最大加速度(m/s2) = 0.816  
按荷载规范计算X向横风向顶点最大加速度(m/s2) = 0.846  
按高钢规计算Y向顺风向顶点最大加速度(m/s2) = 1.770  
按高钢规计算Y向横风向顶点最大加速度(m/s2) = 0.419  
按荷载规范计算Y向顺风向顶点最大加速度(m/s2) = 1.260  
按荷载规范计算Y向横风向顶点最大加速度(m/s2) = 0.810

结构整体稳定验算结果

层号	X向刚度	Y向刚度	层高	上部重量	X刚重比	Y刚重比
1	0.160E+06	0.154E+06	1.50	101.	2384.34	2293.94
2	0.207E+04	0.183E+04	2.50	57.	90.15	79.81



=====

周期、地震力与振型输出文件  
(总刚分析方法)

=====

考虑扭转耦联时的振动周期(秒)、X, Y 方向的平动系数、扭转系数

振型号	周 期	转 角	平动系数 (X+Y)	扭转系数
1	0.2979	86.06	0.93 ( 0.00+0.92 )	0.07
2	0.2799	172.35	0.95 ( 0.93+0.02 )	0.05
3	0.2583	44.66	0.12 ( 0.06+0.06 )	0.88
4	0.1137	4.08	0.00 ( 0.00+0.00 )	1.00
5	0.1032	130.06	0.00 ( 0.00+0.00 )	1.00
6	0.0551	96.40	0.00 ( 0.00+0.00 )	1.00

地震作用最大的方向 = -89.664 (度)

=====

仅考虑 X 向地震作用时的地震力

Floor : 层号

Tower : 塔号

F-x-x : X 方向的耦联地震力在 X 方向的分量

F-x-y : X 方向的耦联地震力在 Y 方向的分量

F-x-t : X 方向的耦联地震力的扭矩

振型 1 的地震力

Floor	Tower	F-x-x (kN)	F-x-y (kN)	F-x-t (kN-m)
2	1	0.01	0.10	0.08
1	1	0.00	0.00	0.00

振型 2 的地震力

Floor	Tower	F-x-x (kN)	F-x-y (kN)	F-x-t (kN-m)
2	1	1.52	-0.20	0.98
1	1	0.02	0.00	0.01

振型 3 的地震力

Floor	Tower	F-x-x (kN)	F-x-y (kN)	F-x-t (kN-m)
-------	-------	---------------	---------------	-----------------

2	1	0.10	0.10	-1.06
1	1	0.00	0.00	-0.01

#### 振型 4 的地震力

Floor	Tower	F-x-x (kN)	F-x-y (kN)	F-x-t (kN-m)
2	1	0.00	0.00	0.00
1	1	0.00	0.00	0.00

#### 振型 5 的地震力

Floor	Tower	F-x-x (kN)	F-x-y (kN)	F-x-t (kN-m)
2	1	0.00	0.00	0.00
1	1	0.00	0.00	0.00

#### 振型 6 的地震力

Floor	Tower	F-x-x (kN)	F-x-y (kN)	F-x-t (kN-m)
2	1	0.00	0.00	0.00
1	1	0.00	0.00	0.00

#### 各振型作用下 X 方向的基底剪力

振型号	剪力(kN)
1	0.01
2	1.54
3	0.10
4	0.00
5	0.00
6	0.00

#### X向地震作用参与振型的有效质量系数

振型号	有效质量系数(%)
1	0.24
2	50.16
3	3.37
4	0.01
5	0.00
6	0.00

#### 各层 X 方向的作用力(CQC)

Floor : 层号

Tower : 塔号  
Fx : X 向地震作用下结构的地震反应力  
Vx : X 向地震作用下结构的楼层剪力  
Mx : X 向地震作用下结构的弯矩  
Static Fx: 底部剪力法 X 向的地震力

Floor	Tower	Fx (kN)	Vx (分塔剪重比) (整层剪重比) (kN)	Mx (kN-m)	Static Fx (kN)
-------	-------	------------	----------------------------	--------------	-------------------

(注意:下面分塔输出的剪重比不适合于上连多塔结构)

2	1	1.59	1.59 ( 3.95%) ( 3.95%)	3.97	1.94
1	1	0.02	1.61 ( 2.10%) ( 2.10%)	6.38	0.66

抗震规范(5.2.5)条要求的X向楼层最小剪重比 = 0.80%

X 方向的有效质量系数: 53.78%

=====

仅考虑 Y 向地震时的地震力

Floor : 层号  
Tower : 塔号  
F-y-x : Y 方向的耦联地震力在 X 方向的分量  
F-y-y : Y 方向的耦联地震力在 Y 方向的分量  
F-y-t : Y 方向的耦联地震力的扭矩

振型 1 的地震力

Floor	Tower	F-y-x (kN)	F-y-y (kN)	F-y-t (kN-m)
2	1	0.10	1.50	1.18
1	1	0.00	0.02	0.01

振型 2 的地震力

Floor	Tower	F-y-x (kN)	F-y-y (kN)	F-y-t (kN-m)
2	1	-0.20	0.03	-0.13
1	1	0.00	0.00	0.00

振型 3 的地震力

Floor	Tower	F-y-x (kN)	F-y-y (kN)	F-y-t (kN-m)
-------	-------	---------------	---------------	-----------------

2	1	0.10	0.10	-1.05
1	1	0.00	0.00	-0.01

振型 4 的地震力

Floor	Tower	F-y-x (kN)	F-y-y (kN)	F-y-t (kN-m)
2	1	0.00	0.00	0.00
1	1	0.00	0.00	0.00

振型 5 的地震力

Floor	Tower	F-y-x (kN)	F-y-y (kN)	F-y-t (kN-m)
2	1	0.00	0.00	0.00
1	1	0.00	0.00	0.00

振型 6 的地震力

Floor	Tower	F-y-x (kN)	F-y-y (kN)	F-y-t (kN-m)
2	1	0.00	0.00	0.00
1	1	0.00	0.00	0.00

各振型作用下 Y 方向的基底剪力

振型号	剪力(kN)
1	1.51
2	0.03
3	0.10
4	0.00
5	0.00
6	0.00

Y向地震作用参与振型的有效质量系数

振型号	有效质量系数(%)
1	49.48
2	0.91
3	3.29
4	0.00
5	0.00
6	0.00

各层 Y 方向的作用力(CQC)

Floor : 层号

Tower : 塔号  
Fy : Y 向地震作用下结构的地震反应力  
Vy : Y 向地震作用下结构的楼层剪力  
My : Y 向地震作用下结构的弯矩  
Static Fy: 底部剪力法 Y 向的地震力

Floor	Tower	Fy (kN)	Vy (分塔剪重比) (整层剪重比)		My (kN-m)	Static Fy (kN)
(注意:下面分塔输出的剪重比不适合于上连多塔结构)						
2	1	1.55	1.55( 3.87%)	( 3.87%)	3.89	1.94
1	1	0.02	1.57( 2.05%)	( 2.05%)	6.24	0.66

抗震规范(5.2.5)条要求的Y向楼层最小剪重比 = 0.80%

Y 方向的有效质量系数: 53.68%

=====各楼层地震剪力系数调整情况 [抗震规范(5.2.5)验算]=====

层号	塔号	X向调整系数	Y向调整系数
1	1	1.000	1.000
2	1	1.000	1.000

\*\*本文件结果是在地震外力CQC下的统计结果，内力CQC统计结果见WV02Q.OUT

=== 工况 2 === Y 方向地震作用下的楼层最大位移

Floor	Tower	Jmax	Max-(Y)	Ave-(Y)	h			
		JmaxD	Max-Dy	Ave-Dy	Max-Dy/h	DyR/Dy	Ratio_AY	
2	1	92	1.04	0.87	2500.			
		92	1.03	0.86	1/2424.	97.1%	1.00	
1	1	10	0.01	0.01	1500.			
		10	0.01	0.01	1/9999.	96.4%	0.02	

Y方向最大层间位移角：1/2424. (第 2层第 1塔)

=== 工况 3 === X 方向风荷载作用下的楼层最大位移

Floor	Tower	Jmax	Max-(X)	Ave-(X)	Ratio-(X)	h			
		JmaxD	Max-Dx	Ave-Dx	Ratio-Dx	Max-Dx/h	DxR/Dx	Ratio_AX	
2	1	49	7.80	7.50	1.04	2500.			
		49	7.68	7.39	1.04	1/ 326.	97.2%	1.00	
1	1	8	0.12	0.11	1.06	1500.			
		8	0.12	0.11	1.06	1/9999.	98.8%	0.02	

X方向最大层间位移角：1/ 326. (第 2层第 1塔)

X方向最大位移与层平均位移的比值：1.06 (第 1层第 1塔)

X方向最大层间位移与平均层间位移的比值：1.06 (第 1层第 1塔)

=== 工况 4 === Y 方向风荷载作用下的楼层最大位移

Floor	Tower	Jmax	Max-(Y)	Ave-(Y)	Ratio-(Y)	h			
		JmaxD	Max-Dy	Ave-Dy	Ratio-Dy	Max-Dy/h	DyR/Dy	Ratio_AY	
2	1	92	13.67	12.69	1.08	2500.			
		92	13.48	12.52	1.08	1/ 185.	98.2%	1.00	
1	1	10	0.19	0.17	1.06	1500.			
		10	0.19	0.17	1.06	1/8106.	98.8%	0.02	

Y方向最大层间位移角：1/ 185. (第 2层第 1塔)

Y方向最大位移与层平均位移的比值：1.08 (第 2层第 1塔)

Y方向最大层间位移与平均层间位移的比值：1.08 (第 2层第 1塔)

=== 工况 5 === 竖向恒载作用下的楼层最大位移

Floor	Tower	Jmax	Max-(Z)
2	1	75	-1.07
1	1	10	0.00

=== 工况 6 === 竖向活载作用下的楼层最大位移

Floor	Tower	Jmax	Max-(Z)
2	1	63	-0.33
1	1	10	0.00

=== 工况 7 === X 方向地震作用规定水平力下的楼层最大位移

Floor	Tower	Jmax	Max-(X)	Ave-(X)	Ratio-(X)	h
		JmaxD	Max-Dx	Ave-Dx	Ratio-Dx	
2	1	49	0.80	0.77	1.03	2500.
		49	0.79	0.76	1.03	
1	1	8	0.01	0.01	1.06	1500.
		8	0.01	0.01	1.06	

X方向最大位移与层平均位移的比值： 1.06(第 1层第 1塔)  
X方向最大层间位移与平均层间位移的比值： 1.06(第 1层第 1塔)

=== 工况 8 === Y 方向地震作用规定水平力下的楼层最大位移

Floor	Tower	Jmax	Max-(Y)	Ave-(Y)	Ratio-(Y)	h
		JmaxD	Max-Dy	Ave-Dy	Ratio-Dy	
2	1	92	0.91	0.85	1.07	2500.
		92	0.90	0.84	1.07	
1	1	10	0.01	0.01	1.08	1500.
		10	0.01	0.01	1.08	

Y方向最大位移与层平均位移的比值： 1.08(第 1层第 1塔)  
Y方向最大层间位移与平均层间位移的比值： 1.08(第 1层第 1塔)



\*\*\*\*\*

各层各塔的规定水平力

\*\*\*\*\*

层号	塔号	X向 (KN)	Y向 (KN)
2	1	1.6	1.6
1	1	0.0	0.0

\*\*\*\*\*

规定水平力框架柱及短肢墙地震倾覆力矩 (抗规)

\*\*\*\*\*

层号	塔号		框架柱	短肢墙	墙斜撑
2	1	X	4.0	0.0	0.0
		Y	3.9	0.0	0.0
1	1	X	6.4	0.0	0.0
		Y	6.2	0.0	0.0

\*\*\*\*\*

规定水平力框架柱及短肢墙地震倾覆力矩百分比 (抗规)

\*\*\*\*\*

层号	塔号		框架柱	短肢墙
2	1	X	100.00%	0.00%
		Y	100.00%	0.00%
1	1	X	100.00%	0.00%
		Y	100.00%	0.00%

\*\*\*\*\*

规定水平力框架柱及短肢墙地震倾覆力矩 (轴力方式)

\*\*\*\*\*

层号	塔号		合力点	框架柱	短肢墙	墙斜撑
2	1	X	-0.02	3.9	0.0	0.0
		Y	0.32	3.8	0.0	0.0
1	1	X	-0.02	6.3	0.0	0.0
		Y	0.32	6.2	0.0	0.0

\*\*\*\*\*

规定水平力框架柱及短肢墙地震倾覆力矩百分比 (轴力方式)

\*\*\*\*\*

层号	塔号		框架柱	短肢墙
2	1	X	100.00%	0.00%
		Y	100.00%	0.00%
1	1	X	100.00%	0.00%
		Y	100.00%	0.00%

\*\*\*\*\*  
内力CQC的框架柱及短肢墙地震倾覆力矩  
\*\*\*\*\*

层号	塔号		框架柱	短肢墙	墙斜撑
2	1	X	4.0	0.0	0.0
		Y	4.0	0.0	0.0
1	1	X	6.4	0.0	0.0
		Y	6.4	0.0	0.0

\*\*\*\*\*  
内力CQC的框架柱及短肢墙地震倾覆力矩百分比  
\*\*\*\*\*

层号	塔号		框架柱	短肢墙
2	1	X	100.00%	0.00%
		Y	100.00%	0.00%
1	1	X	100.00%	0.00%
		Y	100.00%	0.00%

\*\*\*\*\*  
框架柱地震剪力百分比  
\*\*\*\*\*

层号	塔号		柱剪力	总剪力	柱剪力百分比	分段后底部剪力V0	柱剪力/V0
2	1	X	1.6	1.6	100.00%	1.6	98.86%
		Y	1.6	1.6	100.00%	1.6	98.96%
1	1	X	1.6	1.6	100.00%	1.6	100.00%
		Y	1.6	1.6	100.00%	1.6	100.00%

\*\*\*\*\*  
0.2V0 调整系数  
以下为程序自动计算的系数，如用户自己定义了系数，则以自定义系数为准  
\*\*\*\*\*

第 1层, 第 1塔

0.2Vox =

0.32

1.5Vxmax =

2.41

0.2Voy =

0.31

1.5Vymax =

2.36

Coef_x	Coef_y	Vcx	Vcy
1.000	1.000	1.605	1.571

第 2层, 第 1塔

0.2Vox =

0.32

1.5Vxmax =

2.41

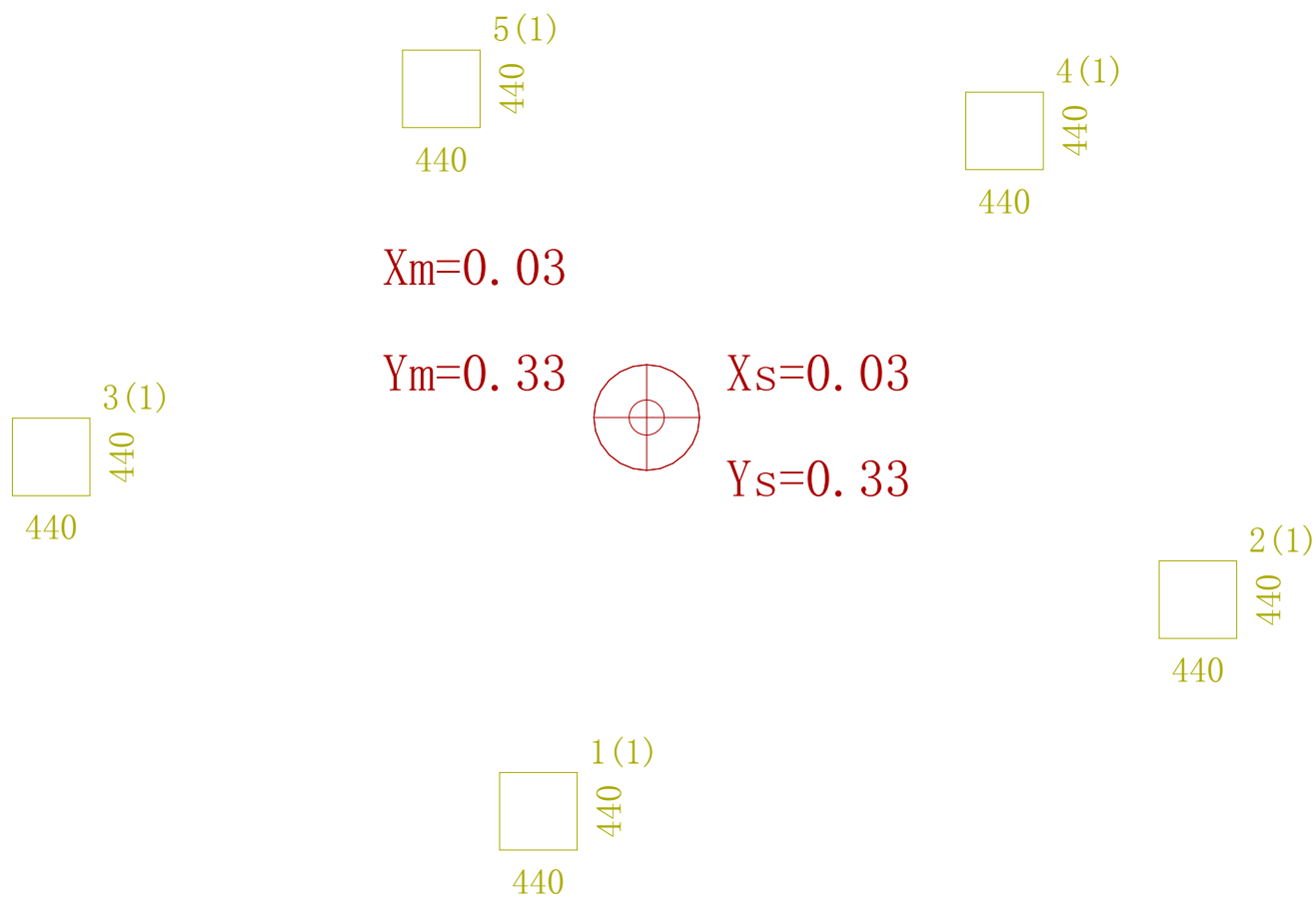
0.2Voy =

0.31

1.5Vymax =

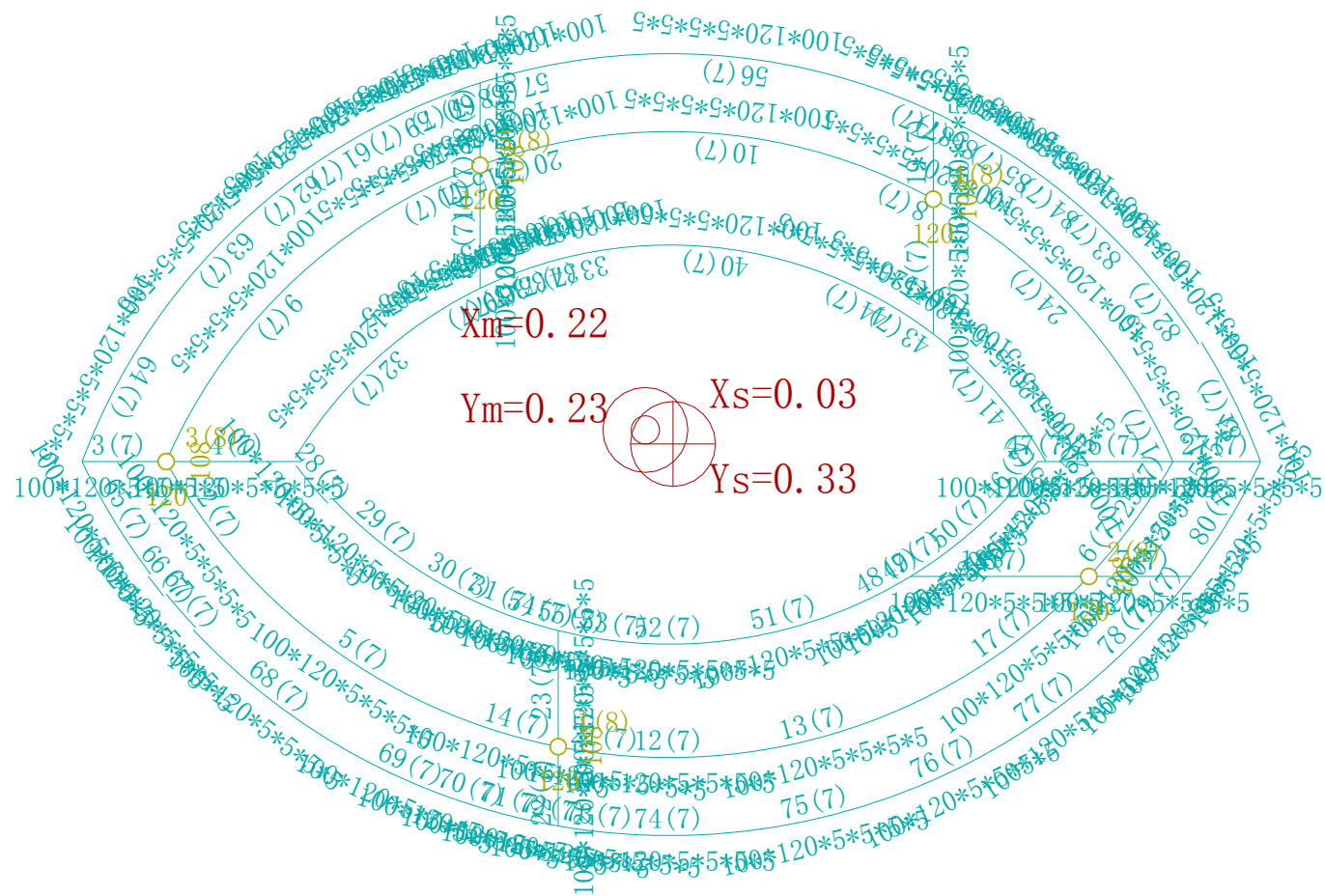
2.36

Coef_x	Coef_y	Vcx	Vcy
1.000	1.000	1.587	1.555



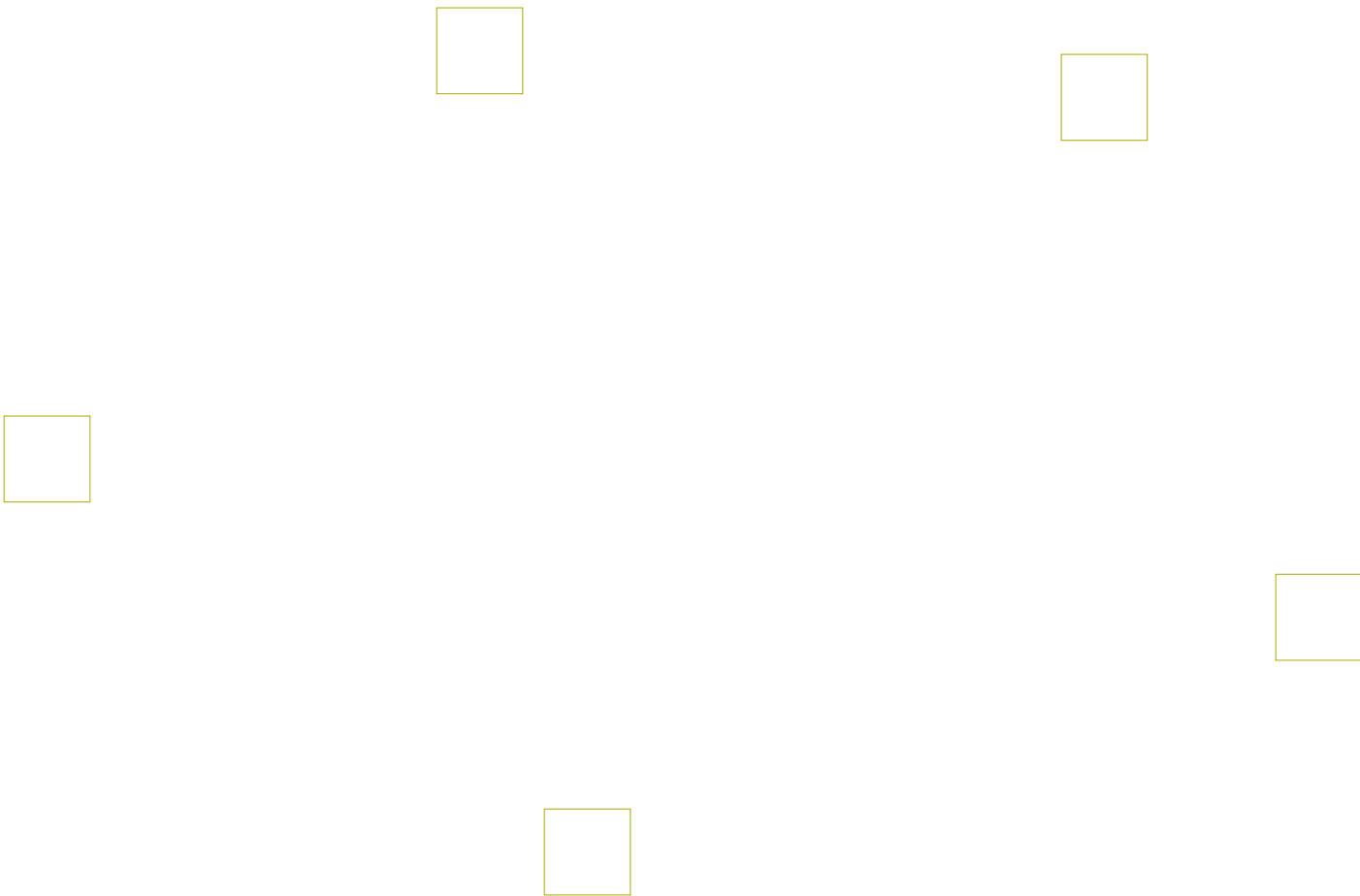
第 1 层墙柱 墙梁编号及节点简图

梁总数 = 0    柱总数 = 5    墙梁数 = 0    墙柱数 = 0    支撑数 = 0

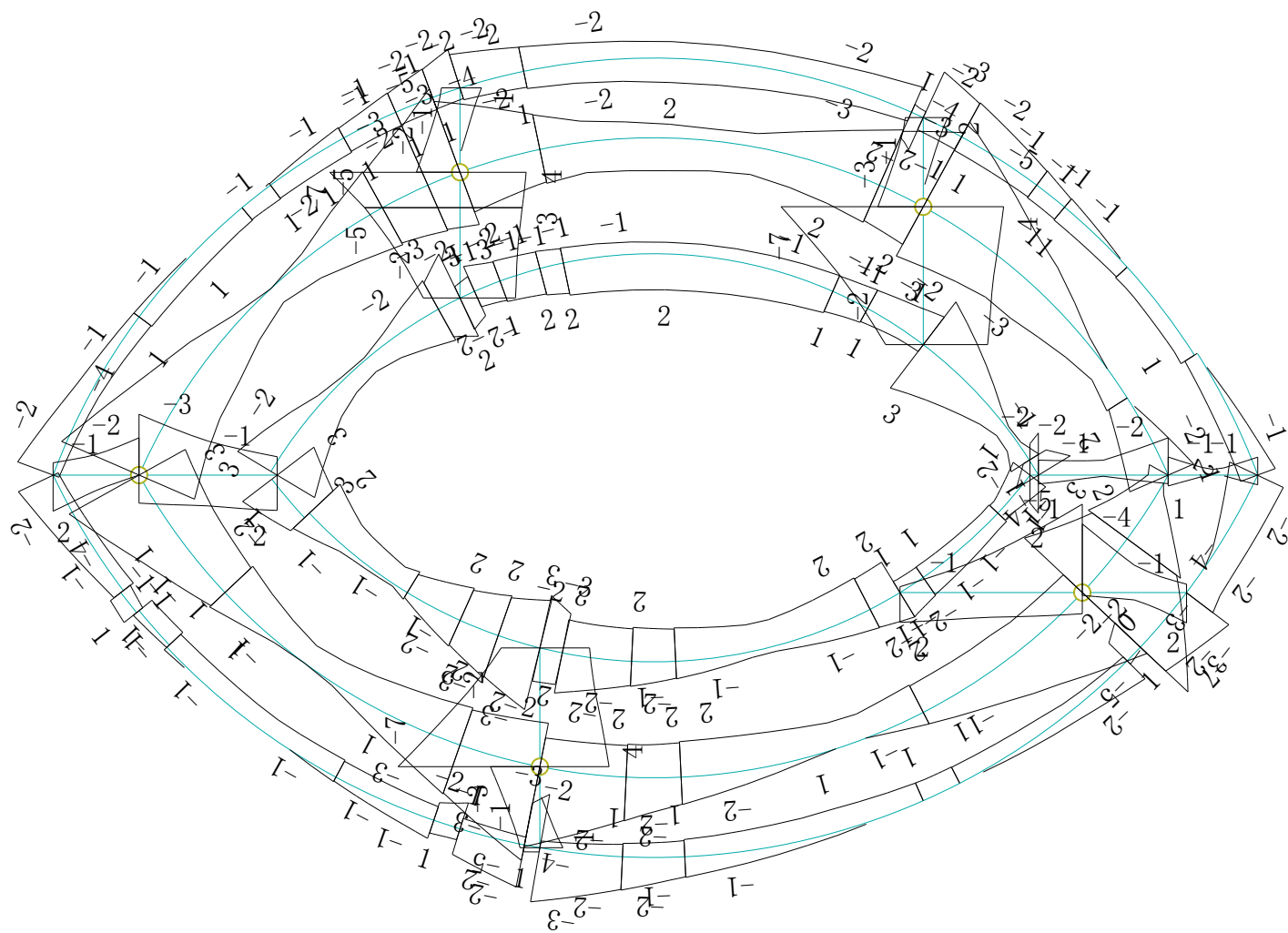


第 2 层墙柱 墙梁编号及节点简图

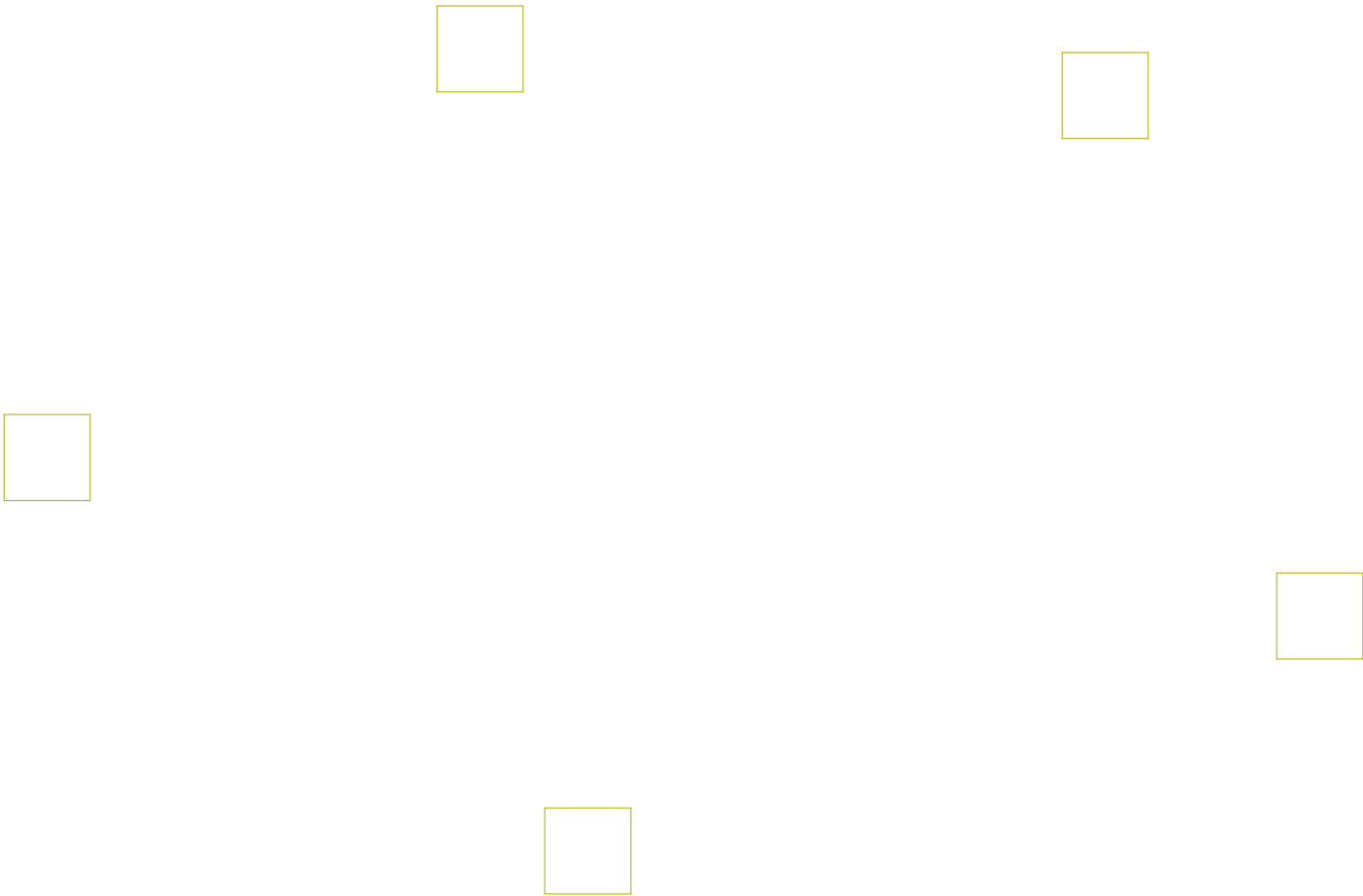
梁总数 = 87    柱总数 = 5    墙梁数 = 0    墙柱数 = 0    支撑数 = 0



第 1 层梁截面设计弯矩包络图, 单位kN.m

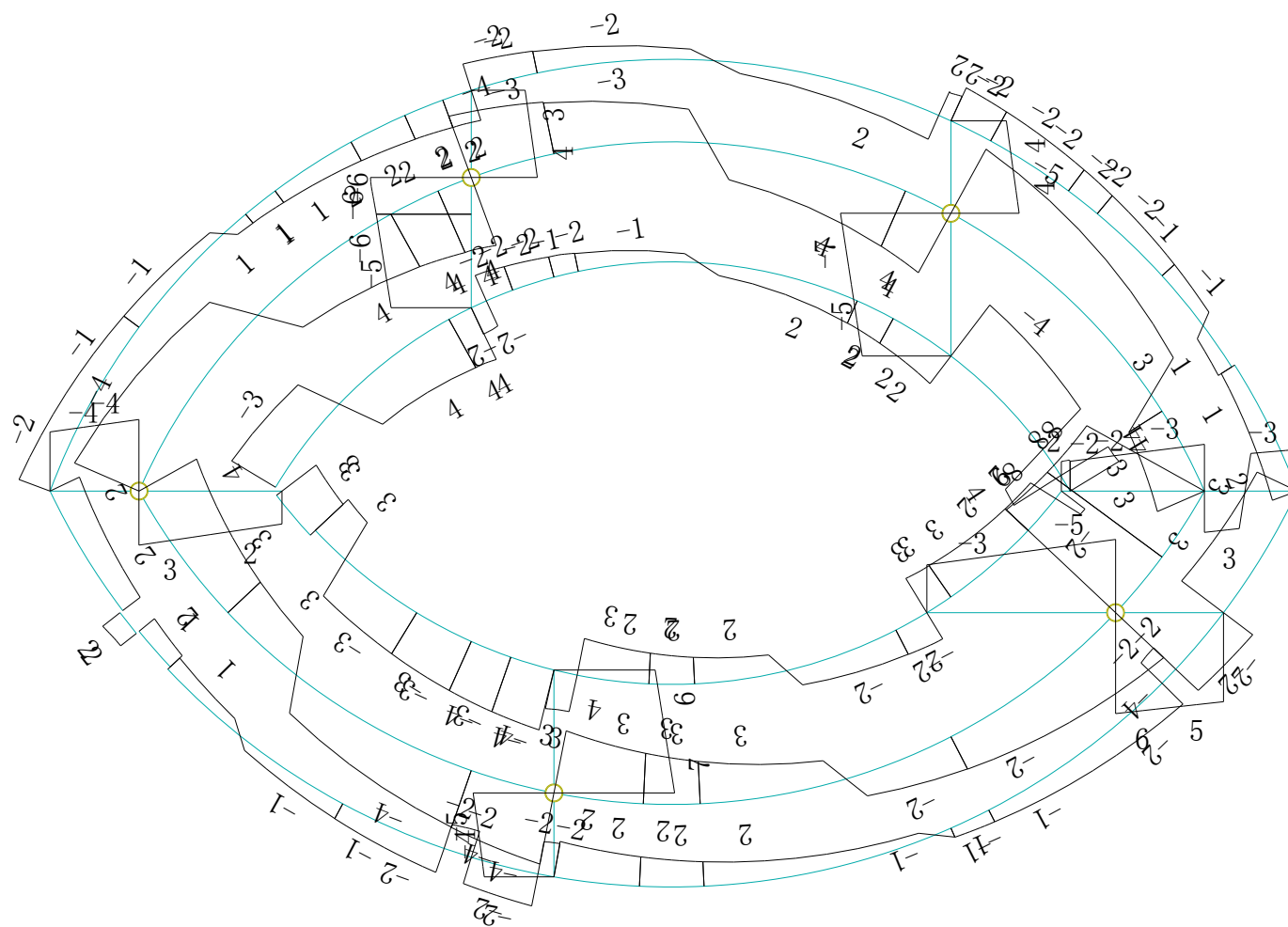


第 2 层梁截面设计弯矩包络图, 单位kN.m

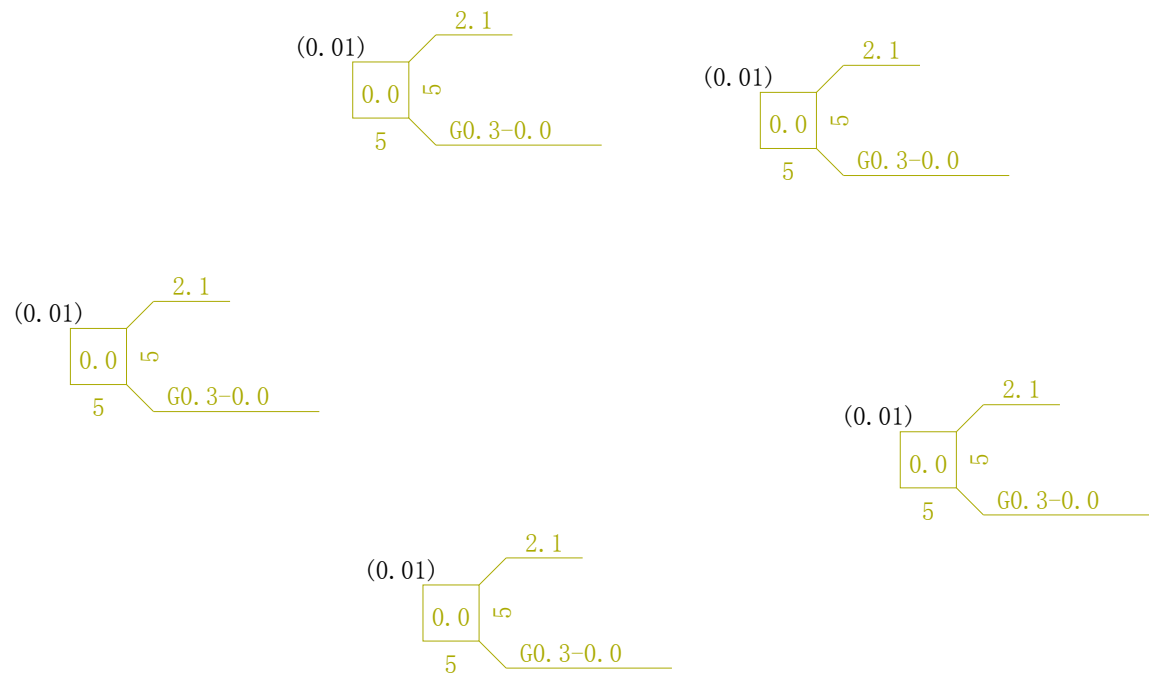


第 1 层梁截面设计剪力包络图，单位kN





第 2 层梁截面设计剪力包络图，单位kN



第 1 层混凝土构件配筋及钢构件应力比简图（单位：cm\*cm）

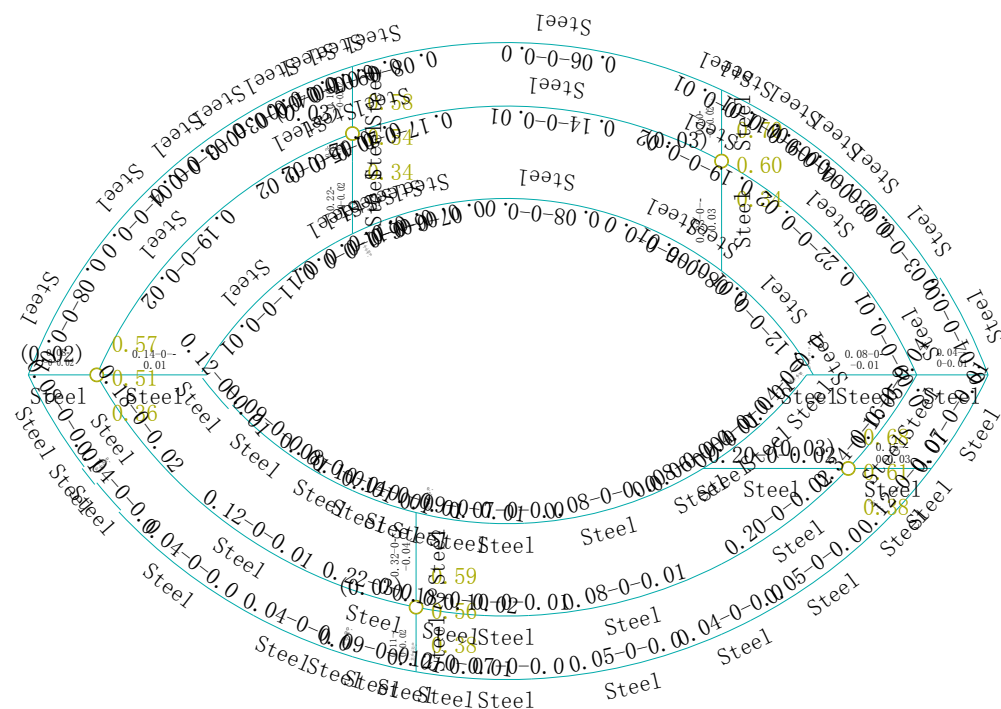
本层：层高 = 1500（mm）梁总数 = 0    柱总数 = 5    支撑数 = 0

墙总数 = 0            墙柱数 = 0    墙梁数 = 0

混凝土强度等级：梁 Cb = 30    柱 Cc = 25    墙 Cw = 30

主筋强度：梁 FIB = 300    柱 FIC = 300    墙 FIW = 210

（白色墙体为短肢剪力墙）



第 2 层混凝土构件配筋及钢构件应力比简图（单位：cm\*cm）

本层：层高 = 2500（mm）梁总数 = 87 柱总数 = 5 支撑数 = 0

墙总数 = 0 墙柱数 = 0 墙梁数 = 0

混凝土强度等级：梁 Cb = 30 柱 Cc = 30 墙 Cw = 30

主筋强度：梁 FIB = 300 柱 FIC = 300 墙 FIW = 210

（白色墙体为短肢剪力墙）