コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：(SD30) rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：(SD30) 短期=2812 A：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 ｽﾀｯﾌﾟ：(SD30) wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

```
=========左端====中央====右端==========================================================================================
[1FL  A-C  A-6 -A-5 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端   10-D25  4-D25  8-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL    16.5   18.5
 下端    5-D25  4-D25  5-D25| ML     25.1           -11.8           21.2 |MaL    51.3   26.2   26.2   26.2   48.3 |Qo    15.8   19.1
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D13  @100  | ME    -65.3     (QE= -18.1)           52.0 |MaS上  59.5   39.4   39.4   39.4   76.8 |QD    43.6   45.6
                            | ML'    25.1   -3.9  -11.8   -5.7    21.2 |  下   49.2   39.4   39.4   39.4   40.3 |Qa長  40.3   40.3
                            |MS 上   90.4   29.8            13.8    73.2 |Mu 上 111.5                         89.2 | 短   48.6   48.6
                            |  下    40.2   36.7   18.4   25.2    30.8 |  下   55.7                         55.7 |α長 1.36  短 1.00
==========================================================================================================================
[1FL  A-C  A-5 -A-4 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    7-D25  3-D25  7-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL    15.6   14.6
 下端    4-D25  4-D25  4-D25| ML     20.8           -14.2           17.4 |MaL    44.3   26.2   26.2   26.2   44.3 |Qo    15.0   15.0
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D10  @100  | ME    -45.1     (QE= -14.1)           46.4 |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   68.9 |QD    36.7   35.7
                            | ML'    20.8   -6.8  -14.2   -8.3    17.4 |  下   39.4   39.4   39.4   39.4   39.4 |Qa長  35.8   35.8
                            |MS 上   65.9   12.9            12.7    63.8 |Mu 上  78.0                         78.0 | 短   39.3   39.3
                            |  下    24.3   26.5   14.8   29.3    29.0 |  下   44.6                         44.6 |α長 1.48  短 1.04
==========================================================================================================================
[1FL  A-C  A-4 -A-3 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    7-D25  3-D25  7-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL    13.6   13.1
 下端    4-D25  4-D25  4-D25| ML     18.2           -10.1           16.8 |MaL    44.3   26.2   26.2   26.2   44.3 |Qo    12.3   12.3
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D10  @100  | ME    -47.3     (QE= -14.6)           47.5 |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   68.9 |QD    35.5   35.0
                            | ML'    18.2   -4.2  -10.1   -4.9    16.8 |  下   39.4   39.4   39.4   39.4   39.4 |Qa長  35.7   35.7
                            |MS 上   65.5   16.7            16.3    64.3 |Mu 上  78.0                         78.0 | 短   38.2   38.2
                            |  下    29.1   25.3   10.2   26.1    30.7 |  下   44.6                         44.6 |α長 1.48  短 1.01
==========================================================================================================================
[1FL  A-C  A-3 -A-2 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    7-D25  3-D25  7-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL     9.6    6.0
 下端    4-D25  3-D25  4-D25| ML     13.7            -6.6            8.4 |MaL    44.3   19.6   19.6   19.6   44.3 |Qo     8.7    8.7
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D10  @150  | ME    -46.0     (QE= -13.9)           44.2 |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   68.9 |QD    30.4   28.8
                            | ML'    13.7   -1.9   -6.6   -4.2     8.4 |  下   39.4   29.5   29.5   29.5   39.4 |Qa長  31.3   31.3
                            |MS 上   59.7   19.1            14.9    52.6 |Mu 上  78.0                         78.0 | 短   33.1   33.1
                            |  下    32.3   22.9    7.5   23.4    35.8 |  下   44.6                         44.6 |α長 1.42  短 1.00
==========================================================================================================================
[1FL  A-C  A-2 -A-1 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    8-D25  4-D25 10-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL     7.7   11.4
 下端    5-D25  4-D25  5-D25| ML      9.1            -5.9           15.6 |MaL    48.3   26.2   26.2   26.2   51.3 |Qo     8.7   10.3
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D13  @100  | ME    -50.6     (QE= -17.5)           62.7 |MaS上  78.8   39.4   39.4   39.4   98.5 |QD    32.9   37.6
                            | ML'     9.1   -3.7   -5.9   -0.8    15.6 |  下   49.2   39.4   39.4   39.4   49.2 |Qa長  42.4   42.4
                            |MS 上   59.7   15.5    0.1   30.5    78.3 |Mu 上  88.2                        111.5 | 短   48.6   48.6
                            |  下    41.5   22.9   11.9   32.1    47.1 |  下   55.7                         55.7 |α長 1.46  短 1.00
==========================================================================================================================
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：(SD30) rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：(SD30) 短期=2812 A：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 ｽﾀｯﾌﾟ：(SD30) wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

```
=========左端====中央====右端==========================================================================================
[1FL  A-D  A-6 -A-5 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    8-D25  3-D25  7-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL    13.3   17.2
 下端    5-D25  4-D25  4-D25| ML     16.7           -10.2           18.9 |MaL    48.3   26.2   26.2   26.2   44.3 |Qo    13.5   16.9
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D13  @100  | ME    -58.0     (QE= -16.3)           48.0 |MaS上  78.8   29.5   29.5   29.5   68.9 |QD    37.7   41.6
                            | ML'    16.7   -5.1  -10.2   -4.1    18.9 |  下   49.2   39.4   39.4   39.4   39.4 |Qa長  44.2   44.2
                            |MS 上   74.7   23.5            14.5    66.9 |Mu 上  89.2                         78.0 | 短   48.6   48.6
                            |  下    41.3   33.7   15.2   22.7    25.1 |  下   55.7                         44.6 |α長 1.54  短 1.00
==========================================================================================================================
[1FL  A-D  A-5 -A-4 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    7-D25  3-D25  7-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL    13.1   12.6
 下端    4-D25  3-D25  4-D25| ML     17.1           -10.2           15.4 |MaL    44.3   19.6   19.6   19.6   44.3 |Qo    12.8   12.8
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D10  @150  | ME    -42.3     (QE= -13.2)           43.2 |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   68.9 |QD    32.9   32.4
                            | ML'    17.1   -4.5  -10.2   -5.3    15.4 |  下   39.4   29.5   29.5   29.5   39.4 |Qa長  33.1   33.1
                            |MS 上   59.4   14.0            14.2    58.6 |Mu 上  78.0                         78.0 | 短   34.2   34.2
                            |  下    25.2   23.1   10.6   24.8    27.8 |  下   44.6                         44.6 |α長 1.50  短 1.03
==========================================================================================================================
[1FL  A-D  A-4 -A-3 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    7-D25  3-D25  7-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL    12.9   12.8
 下端    4-D25  3-D25  4-D25| ML     16.3           -10.4           15.9 |MaL    44.3   19.6   19.6   19.6   44.3 |Qo    12.8   12.8
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D10  @150  | ME    -43.9     (QE= -13.6)           44.1 |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   68.9 |QD    33.3   33.2
                            | ML'    16.3   -5.0  -10.4   -5.2    15.9 |  下   39.4   29.5   29.5   29.5   39.4 |Qa長  33.8   33.8
                            |MS 上   60.2   14.4            14.5    60.0 |Mu 上  78.0                         78.0 | 短   34.1   34.1
                            |  下    27.6   24.5   10.5   24.9    28.2 |  下   44.6                         44.6 |α長 1.53  短 1.03
==========================================================================================================================
[1FL  A-D  A-3 -A-2 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    7-D25  3-D25  7-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL     9.8    9.8
 下端    4-D25  3-D25  4-D25| ML     13.6           -7.6            13.5 |MaL    44.3   19.6   19.6   19.6   44.3 |Qo     9.7    9.7
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D10  @150  | ME    -43.2     (QE= -13.2)           42.1 |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   68.9 |QD    29.6   29.6
                            | ML'    13.6   -3.3   -7.5   -3.4    13.5 |  下   39.4   29.5   29.5   29.5   39.4 |Qa長  31.9   31.9
                            |MS 上   56.9   16.2            15.0    55.6 |Mu 上  78.0                         78.0 | 短   33.1   33.1
                            |  下    29.6   22.9    8.1   21.8    28.6 |  下   44.6                         44.6 |α長 1.45  短 1.00
==========================================================================================================================
[1FL  A-D  A-2 -A-1 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0                6.0          6.0 |        左端    右端
 上端    7-D25  3-D25  8-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下   6.0                6.0          6.0 |QL    12.0   13.9
 下端    4-D25  4-D25  5-D25| ML     14.6           -8.5            15.3 |MaL    44.3   26.2   26.2   25.2   48.3 |Qo    12.1   13.7
ｽﾀｯﾌﾟ        2-D13  @100  | ME    -47.6     (QE= -16.1)           56.7 |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   78.8 |QD    36.1   38.0
                            | ML'    14.6   -3.9   -8.5   -3.6    15.3 |  下   39.4   39.4   39.4   39.4   49.2 |Qa長  44.8   44.8
                            |MS 上   62.2   14.7            24.1    72.0 |Mu 上  76.0                         89.2 | 短   48.6   48.6
                            |  下    33.0   22.7   13.0   31.4    41.4 |  下   44.6                         55.7 |α長 1.57  短 1.00
==========================================================================================================================
```

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

```
=========左端====中央====右端=================================================================================
[1FL  A-6  A-A -A-B ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   6-D25  3-D25  5-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL     11.3   10.1
  下端   4-D25  3-D25  3-D25| ML    14.9          -7.0          10.1  |MaL   39.3   19.6   19.6   19.6   32.7  |Qo     10.6   10.6
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -33.2     (QE=  -7.9)     18.2  |MaS上  59.1   29.5   29.5   29.5   49.2  |QD     33.1   31.9
                           | ML'   14.0    -2.3   -7.0   -4.0  10.1  |   下  39.4   29.5   29.5   29.5   25.5  |Qa長   34.2   34.2
                           |MS 上  47.2    16.6    0.4          29.3  |Mu 上  65.9                        55.7  | 短   33.1   33.1
                           |   下  19.2    21.3   14.5    8.0   8.1  |   下  44.6                        33.4  |α長 1.55   短 1.00
=================================================================================================================
[1FL  A-6  A-B -A-C ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |                 耐力壁付
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   5-D25  3-D25  3-D25| 位置                                  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL
  下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML                                    |MaL   32.7   19.6   19.6   19.6   32.7  |Qo
スタラップ      2-D10  @150 | ME                                    |MaS上  49.2   29.5   29.5   29.5   49.2  |QD
                           | ML'                                   |   下  29.5   29.5   29.5   29.5   29.5  |Qa長   22.1   22.1
                           |MS 上                                  |Mu 上                                  | 短   33.1   33.1
                           |   下                                  |   下                                  |
=================================================================================================================
[1FL  A-6  A-C -A-D ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   5-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL     10.9   12.0
  下端   3-D25  3-D25  4-D25| ML    10.9          -8.2          14.6  |MaL   32.7   19.6   19.6   19.6   39.3  |Qo     11.4   11.4
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -18.2     (QE=  -7.9)     33.2  |MaS上  49.2   29.5   29.5   29.5   59.1  |QD     22.7   23.8
                           | ML'   10.9    -4.8   -8.2   -3.2  14.6  |   下  29.5   29.5   29.5   29.5   39.4  |Qa長   34.6   34.6
                           |MS 上  29.1                 15.7  47.8  |Mu 上  55.7                        66.9  | 短   33.1   33.1
                           |   下   7.3     8.8   15.7   22.1  19.6  |   下  33.4                        44.6  |α長 1.57   短 1.00
=================================================================================================================
[1FL  A-5  A-A -A-B ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   7-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL     11.5   11.8
  下端   4-D25  3-D25  3-D25| ML    15.9          -4.8          17.0  |MaL   44.3   19.6   19.6   19.6   39.3  |Qo     11.5   11.5
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -43.1     (QE= -11.9)     34.4  |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   59.1  |QD     29.3   29.6
                           | ML'   15.9    -0.8   -4.8   -0.3  17.0  |   下  39.4   29.5   29.5   29.5   29.5  |Qa長   31.1   31.1
                           |MS 上  59.0    20.8          12.6  51.4  |Mu 上  78.0                        66.9  | 短   33.1   33.1
                           |   下  27.2    22.4    9.1   13.2  17.4  |   下  44.6                        33.4  |α長 1.41   短 1.00
=================================================================================================================
[1FL  A-5  A-B -A-C ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL     18.4   22.7
  下端   3-D25  4-D25  3-D25| ML    23.6          -19.2         24.9  |MaL   39.3   26.2   26.2   26.2   39.3  |Qo     18.5   22.4
スタラップ      2-D10  @100 | ME   -29.2     (QE=  -9.0)     29.2  |MaS上  59.1   29.5   29.5   29.5   59.1  |QD     31.9   36.2
                           | ML'   23.6   -10.8  -19.2  -10.2  24.9  |   下  29.5   39.4   39.4   39.4   29.5  |Qa長   36.5   36.5
                           |MS 上  52.8     2.1           2.7  54.1  |Mu 上  66.9                        66.9  | 短   43.0   43.0
                           |   下   5.6    23.8   19.2   23.2   4.2  |   下  33.4                        33.4  |α長 1.52   短 1.16
=================================================================================================================
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

```
=========左端====中央====右端=================================================================================
[1FL  A-5  A-C -A-D ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   6-D25  3-D25  7-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL     13.1   12.4
  下端   3-D25  3-D25  4-D25| ML    18.9          -7.7          16.6  |MaL   39.3   19.6   19.6   19.6   44.3  |Qo     12.7   12.7
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -34.4     (QE= -11.9)     43.1  |MaS上  59.1   29.5   29.5   29.5   68.9  |QD     30.9   30.2
                           | ML'   18.9    -2.1   -7.7   -3.1  15.6  |   下  29.5   29.5   29.5   29.5   39.4  |Qa長   31.1   31.1
                           |MS 上  53.3    10.8          19.4  59.7  |Mu 上  66.9                        78.0  | 短   33.1   33.1
                           |   下  15.5    15.0   12.0   24.7  26.5  |   下  33.4                        44.6  |α長 1.41   短 1.00
=================================================================================================================
[1FL  A-4  A-A -A-B ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   7-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL      7.7    7.8
  下端   4-D25  3-D25  3-D25| ML    13.0          -1.7          13.4  |MaL   44.3   19.6   19.6   19.6   39.3  |Qo      7.6    7.6
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -44.8     (QE= -12.4)     35.8  |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   59.1  |QD     26.3   26.4
                           | ML'   13.0     1.1   -1.7    1.3  13.4  |   下  39.4   29.5   29.5   29.5   29.5  |Qa長   27.7   27.7
                           |MS 上  57.8    23.6    2.8   14.8  49.2  |Mu 上  78.0                        66.9  | 短   33.1   33.1
                           |   下  31.8    21.3    6.2   12.1  22.4  |   下  44.6                        33.4  |α長 1.25   短 1.00
=================================================================================================================
[1FL  A-4  A-B -A-C ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL     18.2   22.1
  下端   3-D25  4-D25  3-D25| ML    22.3          -19.9         22.7  |MaL   39.3   26.2   26.2   26.2   39.3  |Qo     19.2   21.9
スタラップ      2-D10  @100 | ME   -30.3     (QE=  -9.4)     30.3  |MaS上  59.1   29.5   29.5   29.5   59.1  |QD     32.3   36.2
                           | ML'   22.3   -11.5  -19.9  -11.3  22.7  |   下  29.5   39.4   39.4   39.4   29.5  |Qa長   37.5   37.5
                           |MS 上  52.6     1.9           2.1  53.0  |Mu 上  66.9                        66.9  | 短   43.3   43.3
                           |   下   8.0    25.0   19.9   24.8   7.5  |   下  33.4                        33.4  |α長 1.56   短 1.17
=================================================================================================================
[1FL  A-4  A-C -A-D ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 25     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   6-D25  3-D25  7-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL      8.0    7.5
  下端   3-D25  3-D25  4-D25| ML    14.0          -1.6          12.5  |MaL   39.3   19.6   19.6   19.6   44.3  |Qo      7.6    7.6
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -35.8     (QE= -12.4)     44.8  |MaS上  59.1   29.5   29.5   29.5   68.9  |QD     26.6   26.1
                           | ML'   14.0    1.6   -1.6    1.0  12.5  |   下  29.5   29.5   29.5   29.5   39.4  |Qa長   27.4   27.4
                           |MS 上  49.8    15.1    2.9   23.5  57.3  |Mu 上  66.9                        78.0  | 短   33.1   33.1
                           |   下  21.8    11.7    6.1   21.4  32.3  |   下  33.4                        44.6  |α長 1.24   短 1.00
=================================================================================================================
[1FL  A-3  A-A -A-B ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端  |dt 上   6.0          6.0           6.0  |        左端    右端
  上端   7-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0   180.0  325.0  180.0   0.0  |   下   6.0          6.0           6.0  |QL     11.6   11.7
  下端   4-D25  3-D25  3-D25| ML    15.6          -5.5          15.8  |MaL   44.3   19.6   19.6   19.6   39.3  |Qo     11.5   11.5
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -46.0     (QE= -12.8)     37.0  |MaS上  68.9   29.5   29.5   29.5   59.1  |QD     30.8   30.9
                           | ML'   15.6    -1.3   -5.5   -1.2  15.8  |   下  39.4   29.5   29.5   29.5   29.5  |Qa長   32.4   32.4
                           |MS 上  61.6    21.6          12.7  52.8  |Mu 上  78.0                        66.9  | 短   33.1   33.1
                           |   下  30.4    24.3   10.0   15.2  21.2  |   下  44.6                        33.4  |α長 1.47   短 1.00
=================================================================================================================
```

453

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 筋点
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 筋点

```
*********左端****中央****右端*********************************************************************************************
[1FL  A-3  A-B -A-C ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 下端   3-D25  4-D25  3-D25| ML    21.9          -19.8          24.5 |Mal    39.3  26.2   26.2   26.2   39.3 |QL   17.6   22.3
スタラップ      2-D10  @100 | ME   -29.9     (QE= -7.9)       21.1 |MaS上  59.1  29.5   29.5   29.5   59.1 |Qo   17.9   21.7
                           | ML'   21.8  -11.0  -19.8   -9.8   24.5 |   下  29.5  39.4   39.4   39.4   29.5 |QD   29.4   34.0
                           |MS 上  51.7    4.7                45.6 |Mu 上  66.9                         66.9 |Qa長  37.3   37.3
                           |   下   8.1   26.8   23.2   16.8        |   下  33.4                         33.4 |α長 1.55  短 1.12
*********************************************************************************************************************
[1FL  A-3  A-C -A-D ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        耐力壁付
 上端   6-D25  3-D25  7-D25| 位置                                   |   下   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 下端   3-D25  3-D25  4-D25| ML                                     |Mal    39.3  19.6*  19.6   19.6   44.3 |QL
スタラップ      2-D10  @150 | ME                                     |MaS上  59.1  29.5*  29.5   29.5   68.9 |Qo
                           | ML'                                    |   下  29.5  29.5   29.5   29.5   39.4 |QD
                           |MS 上                                   |Mu 上                                |Qa長  22.1   22.1
                           |   下                                   |   下                                |   短  33.1   33.1
*********************************************************************************************************************
WARNING  No.257  M>MA となっている。
*********************************************************************************************************************
[1FL  A-2  A-A -A-B ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   7-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |QL   11.4   11.9
 下端   4-D25  3-D25  3-D25| ML    15.5          -5.0          17.0 |Mal    44.3  19.6   19.6   19.6   39.3 |Qo   11.5   11.5
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -46.3     (QE= -12.9)      37.4 |MaS上  69.9  29.5   29.5   29.5   59.1 |QD   30.7   31.2
                           | ML'   15.5   -1.1  -5.0   -0.4   17.0 |   下  39.4  29.5   29.5   29.5   29.5 |Qa長  31.3   31.3
                           |MS 上  61.8   22.0          13.7   54.4 |Mu 上  70.0                         66.9 |   短  33.1   33.1
                           |   下  20.8   24.2    9.4   14.6   20.4 |   下  44.6                         33.4 |α長 1.42  短 1.00
*********************************************************************************************************************
[1FL  A-2  A-B -A-C ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |QL   17.8   19.2
 下端   3-D25  4-D25  3-D25| ML    23.2          -18.0          15.0 |Mal    39.3  26.2   26.2   26.2   39.3 |Qo   16.4   19.3
スタラップ      2-D10  @100 | ME   -31.3     (QE= -9.5)       24.0 |MaS上  59.1  29.5   29.5   29.5   59.1 |QD   30.5   30.9
                           | ML'   23.2   -8.7  -18.0  -12.4   15.0 |   下  29.5  39.4   39.4   39.4   29.5 |Qa長  36.2   36.2
                           |MS 上  54.5    7.2                39.0 |Mu 上  66.9                         66.9 |   短  41.1   41.1
                           |   下   8.1   24.7   21.6   21.1    9.0 |   下  33.4                         33.4 |α長 1.50  短 1.10
*********************************************************************************************************************
[1FL  A-2  A-C -A-D ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        耐力壁付
 上端   6-D25  3-D25  7-D25| 位置                                   |   下   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 下端   3-D25  3-D25  4-D25| ML                                     |Mal    39.3  19.6   19.6   19.6   44.3 |QL
スタラップ      2-D10  @150 | ME                                     |MaS上  59.1  29.5   29.5*  29.5*  68.9*|Qo
                           | ML'                                    |   下  29.5  29.5   29.5   29.5   39.4*|QD
                           |MS 上                                   |Mu 上                                |Qa長  22.1   22.1
                           |   下                                   |   下                                |   短  33.1   33.1
*********************************************************************************************************************
WARNING  No.257  M>MA となっている。
*********************************************************************************************************************
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 筋点
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 筋点

```
*********左端****中央****右端*********************************************************************************************
[1FL  A-1  A-A -A-B ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  5-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |QL   10.9   10.5
 下端   4-D25  3-D25  3-D25| ML    12.7          -5.0          12.3 |Mal    39.3  19.6   19.6   19.6   32.7 |Qo   10.6   10.6
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -42.5     (QE= -12.0)      35.4 |MaS上  59.1  29.5   29.5   29.5   49.2 |QD   28.9   28.5
                           | ML'   12.7   -1.9  -6.0   -2.5   12.3 |   下  39.4  29.5   29.5   29.5   29.5 |Qa長  33.9   33.9
                           |MS 上  55.2   19.0          11.2   47.7 |Mu 上  66.9                         55.7 |   短  33.1   33.1
                           |   下  29.9   22.9    9.5   19.3   23.1 |   下  44.6                         33.4 |α長 1.54  短 1.00
*********************************************************************************************************************
[1FL  A-1  A-B -A-C ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   5-D25  3-D25  5-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |QL   12.6   13.1
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML    15.8          -9.5          14.1 |Mal    32.7  19.6   19.6   19.6   32.7 |Qo   12.3   13.3
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -30.7     (QE= -9.5)      30.7 |MaS上  49.2  29.5   29.5   29.5   49.2 |QD   26.8   27.3
                           | ML'   15.8   -4.3  -9.5   -5.0   14.1 |   下  29.5  29.5   29.5   29.5   29.5 |Qa長  33.9   33.5
                           |MS 上  46.5    9.3           8.6   44.8 |Mu 上  55.7                         55.7 |   短  36.1   36.1
                           |   下  14.9   18.0    9.5   18.7   16.6 |   下  33.4                         33.4 |α長 1.54  短 1.09
*********************************************************************************************************************
[1FL  A-1  A-C -A-D ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        45* 85     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   5-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |QL   10.1    9.7
 下端   3-D25  3-D25  4-D25| ML    12.5          -5.2          11.5 |Mal    32.7  19.6   19.6   19.6   39.3 |Qo    9.8    9.8
スタラップ      2-D10  @150 | ME   -25.4     (QE= -12.0)      42.5 |MaS上  49.2  29.5   29.5   29.5   59.1 |QD   28.1   27.7
                           | ML'   12.5   -1.5  -5.2   -1.9   11.5 |   下  29.5  29.5   29.5   29.5   33.4 |Qa長  34.2   34.2
                           |MS 上  47.9   12.2          18.9   54.0 |Mu 上  55.7                         66.9 |   短  33.1   33.1
                           |   下  22.9   15.3    8.7   22.9   31.0 |   下  33.4                         44.6 |α長 1.55  短 1.00
*********************************************************************************************************************
コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 筋点
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 筋点

*********左端****中央****右端*********************************************************************************************
[G.FL A-A  A-B -A-J ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |QL    9.1   10.9
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    5.8          -7.9          11.8 |Mal    41.8  34.8   34.8   34.8   41.8 |Qo    9.9    9.9
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -40.7     (QE= -11.2)      32.1 |MaS上  62.8  31.4   31.4   31.4   62.8 |QD   29.9   27.7
                           | ML'   5.8   -5.3  -7.9   -3.2   11.8 |   下  52.3  52.3   52.3   52.3   52.3 |Qa長  47.9   47.9
                           |MS 上  46.5   14.6           8.7   43.9 |Mu 上  71.1                         71.1 |   短  51.1   51.1
                           |   下  34.9   26.4   12.2   15.1   20.3 |   下  59.2                         55.2 |α長 1.74  短 1.07
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-A  A-B -A-J ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上   6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0    0.0 |   下   6.0           6.0           6.0 |QL    9.3   10.7
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML   11.0          -3.6          15.3 |Mal    41.8  34.8   34.8   34.8   41.8 |Qo    9.9    9.9
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -28.2     (QE= -9.0)      26.3 |MaS上  62.8  31.4   31.4   31.4   62.8 |QD   21.3   22.7
                           | ML'   11.0   -1.2  -3.6   0.6   15.3 |   下  52.3  52.3   52.3   52.3   52.3 |Qa長  42.4   42.4
                           |MS 上  35.2    9.7          12.7   41.8 |Mu 上  71.1                         71.1 |   短  51.8   51.8
                           |   下  14.1   12.1    4.1   11.3   11.6 |   下  59.2                         59.2 |α長 1.49  短 1.09
*********************************************************************************************************************
```

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：(SD30) rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：(SD30) 短期=2812 Δ：長期 部材
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：(SD30) wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

```
*********左端****中央****右端*********************************************************************************************
[G.FL A-A  A-4 -A-3 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL    16.4  15.6
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    18.7         -18.3          16.4 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co    15.9  15.9
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -23.0    (QE= -9.2)       30.8 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.3 |CGD   30.2  29.4
                           | ML'   19.7   -10.6  -18.3  -11.6  16.4 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  46.3  46.3
                           |MS 上  47.7    1.7          2.5   47.2 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  55.7  55.7
                           |   下  10.3   23.0   19.2   25.9   14.4 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.66  短 1.22
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-A  A-3 -A-2 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL     9.0   7.6
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    12.9         -2.9           8.2 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co     8.2   8.2
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -22.4    (QE= -7.0)       23.1 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   19.5  18.1
                           | ML'   12.9    0.8  -2.9  -1.2   8.1 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  42.3  42.3
                           |MS 上  35.3   10.6           9.2   31.3 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  52.0  52.0
                           |   下   9.5    8.9    3.2   11.7   14.9 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.47  短 1.10
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-A  A-2 -A-1 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL     9.1   7.5
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     9.9         -6.1           4.8 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co     8.2   8.2
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -29.4    (QE= -10.0)      35.6 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   24.1  22.5
                           | ML'    9.9   -2.2  -6.1  -4.5   4.8 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  47.8  47.8
                           |MS 上  39.3    9.1          13.0   40.4 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  50.9  50.9
                           |   下  19.5   13.6    9.2   22.1   30.8 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.74  短 1.06
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-B  A-5 -A-5 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL    10.1  12.4
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     6.0         -17.2          13.2 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co    11.2  11.2
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -46.3    (QE= -12.6)      35.5 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   29.0  31.3
                           | ML'    6.0  -13.4  -17.2  -10.2  13.2 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  39.1  38.1
                           |MS 上  52.3   10.1           2.5   48.7 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  50.9  50.9
                           |   下  40.3   37.1   22.6   23.1   22.3 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.32  短 1.06
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-B  A-5 -A-4 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL     5.7   7.6
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    10.2         -1.6          16.3 |Mal   41.8  20.9  20.9  20.9  41.8 |Co     6.6   6.6
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -26.6    (QE= -8.5)       29.1 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   19.4  20.3
                           | ML'   10.2    2.5   1.6   5.2  16.3 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  35.1  35.1
                           |MS 上  37.0   14.1   2.2   18.1   44.4 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  48.8  48.8
                           |   下  16.6    9.0          7.6   11.8 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.12  短 1.00
*********************************************************************************************************************
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：(SD30) rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：(SD30) 短期=2812 Δ：長期 部材
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：(SD30) wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

```
*********左端****中央****右端*********************************************************************************************
[G.FL A-B  A-4 -A-3 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL    19.4  17.9
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    22.0         -30.4          17.2 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co    18.6  18.6
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -32.3    (QE= -10.5)      35.8 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   35.1  33.6
                           | ML'   22.0  -19.3  -30.4  -21.5  17.2 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  39.1  39.1
                           |MS 上  54.3                       53.0 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  56.3  56.3
                           |   下  10.3   32.8   32.1   38.4   18.6 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.32  短 1.24
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-B  A-3 -A-2 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL     4.6   1.8
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    10.6          0.9           1.4 |Mal   41.8  20.9  20.9  20.9  41.8 |Co     3.1   3.1
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -21.6    (QE= -7.0)       23.5 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   15.1  12.3
                           | ML'   10.6    3.9   0.9  -0.1   1.4 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  33.9  33.9
                           |MS 上  32.2   13.0   1.8   10.8   24.9 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  48.8  48.8
                           |   下  11.0    5.1   0.0   11.1   22.1 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.06  短 1.00
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-B  A-2 -A-1 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL     3.4   3.1
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     2.9         -2.9           1.9 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co     3.1   3.1
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -31.0    (QE= -10.5)      37.3 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   19.1  18.8
                           | ML'    2.9  -1.6  -2.9  -2.0   1.9 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  50.9  50.9
                           |MS 上  33.9   10.4   0.2   16.3   39.2 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  48.8  48.8
                           |   下  28.1   13.7   6.0   20.4   35.4 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.89  短 1.00
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-C  A-6 -A-5 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL     5.9   7.4
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    2.7         -5.7           7.5 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co     6.6   6.6
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -46.9    (QE= -12.8)      25.9 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   25.1  25.6
                           | ML'    2.7  -5.4  -6.7  -3.2   7.5 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  46.9  46.9
                           |MS 上  45.6   18.5           9.6   43.4 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  48.8  48.8
                           |   下  44.2   29.3   12.2   16.2   28.4 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.70  短 1.00
*********************************************************************************************************************
[G.FL A-C  A-5 -A-4 ]  | 部材長 650.0  内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |
 B*D        40* 90     |        左端   1/4   中央   3/4   右端 |dt 上   6.0          6.0          6.0 |        左端   右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置   0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |   下   6.0          6.0          6.0 |CL     5.0   8.4
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML    6.0         -0.2          17.1 |Mal   41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Co     6.6   6.6
スタラップ      2-D13  @100 | ME   -27.5    (QE= -8.8)       29.3 |MaS上 62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |CGD   18.2  21.6
                           | ML'    6.0  -0.3  -0.1   4.6  17.1 |   下 52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長  36.0  36.0
                           |MS 上  22.5   11.4   0.6   18.1   46.4 |Mu 上 71.1                          71.1 | 短  48.8  48.8
                           |   下  21.5   12.1   1.1    8.9   12.2 |   下 59.2                          59.2 |α長 1.16  短 1.00
*********************************************************************************************************************
```

```
*** Super Build / SS1 ***          [ADMINISTRATION BUILDING]          UNION SYSTEM 751216 PAGE- 133
                                                                      [RC梁 検定計算2]

コンクリート : Fc=210  Lfc=70.0      主 筋 : [SD30] rft 長期=1670 短期=2812      スラブ筋 : [SD30] 短期=2812      Δ : 長期  節点
               ( 普 通 )  Lfs= 7.0   ｽﾀｯﾌﾟ : [SD30] wft 長期=1970 短期=2812                                       水平  節点

=========左端====中央====右端=========================================================================================
[G.FL A-C  A-4 -A-3 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL     19.0   18.3
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     21.9         -29.1        19.9 |MaL    41.9  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo     18.6   18.6
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -31.9    (QE= -10.0)       33.0 |MaS上  62.9  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     34.0   33.3
                           | ML'    21.9   -18.7  -29.1  -19.5 19.9 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   40.4   40.4
                           |MS 上   53.8                      52.9 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   56.2   56.2
                           |  下    10.0    32.6   29.6   34.6 13.1 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.38  短 1.24
=========================================================================================================================
[G.FL A-C  A-3 -A-2 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL      6.7    3.2
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     14.2         -0.1         2.6 |MaL    41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo      4.8    4.8
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -27.5    (QE= -8.8)        29.5 |MaS上  62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     19.9   16.4
                           | ML'    14.2    4.1  -0.1  -0.9  2.6 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   35.3   35.3
                           |MS 上   41.7   15.8   0.8   12.7 32.1 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   48.8   48.8
                           |  下    13.3    7.5   1.1   14.7 26.9 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.13  短 1.00
=========================================================================================================================
[G.FL A-C  A-2 -A-1 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL      3.5    3.0
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML      3.5         -2.5         1.9 |MaL    41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo      3.1    3.1
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -28.9    (QE= -10.2)       37.2 |MaS上  62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     18.8   18.3
                           | ML'     3.5   -1.1  -2.5  -1.8  1.9 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   49.5   49.5
                           |MS 上   32.4    9.4   1.6   17.0 39.1 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   48.8   48.8
                           |  下    25.4   11.7   6.6   20.7 35.3 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.82  短 1.00
=========================================================================================================================
[G.FL A-D  A-8 -A-5 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  160.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL      8.9   11.1
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML      5.3         -7.9        12.4 |MaL    41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo      9.9    9.9
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -42.9    (QE= -11.8)       33.7 |MaS上  62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     26.6   28.8
                           | ML'     5.3   -6.1  -7.9  -2.9 12.4 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   47.2   47.2
                           |MS 上   49.2   15.5         9.5 46.1 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   50.7   50.7
                           |  下    37.6   27.8  12.5   15.4 21.3 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.71  短 1.06
=========================================================================================================================
[G.FL A-D  A-5 -A-4 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  160.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL      9.4   10.6
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     10.8         -3.9        14.9 |MaL    41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo      9.9    9.9
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -26.8    (QE= -8.5)        29.4 |MaS上  62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     22.1   22.3
                           | ML'    10.8   -1.4  -3.9   0.3  14.9 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   42.7   42.7
                           |MS 上   37.6   10.0        13.4 43.3 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   51.3   51.3
                           |  下    16.0   12.9   4.7   12.7 13.5 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.49  短 1.08
=========================================================================================================================
```

```
*** Super Build / SS1 ***          [ADMINISTRATION BUILDING]          UNION SYSTEM 751216 PAGE- 134
                                                                      [RC梁 検定計算2]

コンクリート : Fc=210  Lfc=70.0      主 筋 : [SD30] rft 長期=1870 短期=2812      スラブ筋 : [SD30] 短期=2812      Δ : 長期  節点
               ( 普 通 )  Lfs= 7.0   ｽﾀｯﾌﾟ : [SD30] wft 長期=1870 短期=2812                                       水平  節点

=========左端====中央====右端=========================================================================================
[G.FL A-D  A-4 -A-3 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL     15.7   16.3
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     17.7         -17.2        19.8 |MaL    41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo     15.9   15.9
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -29.5    (QE= -9.1)        29.2 |MaS上  62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     29.3   29.9
                           | ML'    17.7   -10.4  -17.2  -9.6  19.6 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   45.8   45.8
                           |MS 上   47.2    2.7         3.3 48.8 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   55.5   55.5
                           |  下    11.8   23.7   17.3   22.5  5.5 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.64  短 1.21
=========================================================================================================================
[G.FL A-D  A-3 -A-2 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL     12.5   10.7
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     17.2         -8.5        11.4 |MaL    41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo     11.5   11.5
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -29.4    (QE= -9.2)        30.1 |MaS上  62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     26.3   24.5
                           | ML'    17.2   -1.0  -6.5  -3.6  11.4 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   43.1   43.1
                           |MS 上   46.6   11.8         9.9 41.5 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   52.7   52.7
                           |  下    12.2   13.9   6.8   17.2 18.7 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.51  短 1.12
=========================================================================================================================
[G.FL A-D  A-2 -A-1 ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL      9.3    7.3
 下端   5-D25  5-D25  5-D25| ML     11.3         -5.5         4.7 |MaL    41.8  34.8  34.8  34.8  41.8 |Qo      8.2    8.2
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D13  @100  | ME    -29.4    (QE= -10.1)       26.9 |MaS上  62.8  31.4  31.4  31.4  62.8 |QD     24.4   22.4
                           | ML'    11.3   -1.3  -5.5  -4.2  4.7 |  下   52.3  52.3  52.3  52.3  52.3 |Qa長   45.5   45.6
                           |MS 上   39.7    9.0        14.4 41.5 |Mu 上  71.1                          71.1 | 短   50.1   50.1
                           |  下    17.1   11.6   9.7   23.0 32.1 |  下   59.2                          59.2 |α長 1.63  短 1.04
=========================================================================================================================

コンクリート : Fc=210  Lfc=70.0      主 筋 : [SD30] rft 長期=1870 短期=2812      スラブ筋 : [SD30] 短期=2812      Δ : 長期  節点
               ( 普 通 )  Lfs= 7.0   ｽﾀｯﾌﾟ : [SD30] wft 長期=1870 短期=2812                                       水平  節点

=========左端====中央====右端=========================================================================================
[G.FL A-S  A-A -A-B ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端   1/4    中央   3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |          左端   1/4    中央   3/4    右端 |dt 上   6.0                   6.0                6.0 |        左端    右端
 上端   4-D25  3-D25  4-D25| 位置    0.0  180.0  325.0  180.0   0.0 |  下    6.0                   6.0                6.0 |QL     14.2   20.4
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML      8.9         -15.4        23.1 |MaL    27.8  20.9  20.9  20.9  27.8 |Qo     15.3   18.1
ｽﾀｯﾌﾟ       2-D10  @150  | ME    -22.8    (QE= -5.3)        10.6 |MaS上  41.9  31.4  31.4  31.4  41.9 |QD     22.1   29.3
                           | ML'     8.8   -12.3  -15.4  -5.9  23.1 |  下   31.4  31.4  31.4  31.4  31.4 |Qa長   36.0   36.0
                           |MS 上   32.6    1.9         7.0 32.7 |Mu 上  47.4                          47.4 | 短   42.8   42.8
                           |  下    15.0   26.6   22.0   7.0       |  下   35.5                          35.5 |α長 1.70  短 1.33
=========================================================================================================================
```

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-6 A-B -A-C] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 560.0	一段目 dt 6.0		
上端 4-D25 3-D25 4-D25	位置					
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML					
スタラップ 2-D10 @150	ME					
	ML'					
	MS 上					
	下					

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	27.8	20.9*	20.9	20.9	27.8
MaS上	41.9	31.4	31.4	31.4	41.9
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上					
下					

	左端	右端
耐力壁付		
QL		
Qo		
QD		
Qa長	21.6	21.6
短	32.4	32.4

WARNING No.257 M>Mlとなっている。

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-6 A-C -A-D] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 560.0	一段目 dt 6.0		
上端 4-D25 3-D25 4-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	18.4	-13.5		8.2	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-10.6	(QE= -5.3)		23.8	
	ML'	18.4	-5.8 -13.5	-10.4	8.1	
	MS 上	29.0		3.8	32.0	
	下		6.9 20.1	24.7	15.6	

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	27.8	20.9	20.9	20.9	27.8
MaS上	41.9	31.4	31.4	31.4	41.9
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	47.4				47.4
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	16.6	13.5
Qo	14.9	14.9
QD	24.5	21.4
Qa長	36.5	36.5
短	42.3	42.3
α長	1.72	短 1.32

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-5 A-A -A-B] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 560.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	8.1	-17.6		29.7	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-31.0	(QE= -8.5)		24.0	
	ML'	8.1	-15.1 -17.6	-5.5	29.7	
	MS 上	39.1	0.6	3.2	53.7	
	下	22.9	30.9 21.1	14.2		

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	14.8	23.2
Qo	18.0	19.8
QD	27.5	25.9
Qa長	33.6	33.6
短	42.4	42.4
α長	1.58	短 1.32

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-5 A-B -A-C] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 590.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	29.2	-9.3		25.1	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-17.6	(QE= -5.5)		17.6	
	ML'	29.2	-1.1 -9.3	-2.9	25.1	
	MS 上	46.8	6.7	4.8	42.7	
	下		8.9 9.3	10.8		

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	20.5	17.5
Qo	19.8	19.0
QD	22.7	25.7
Qa長	31.4	31.4
短	40.0	40.0
α長	1.47	短 1.24

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-5 A-C -A-D] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 580.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	25.5	-15.4		7.4	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-24.0	(QE= -6.5)		31.0	
	ML'	25.5	-5.0 -15.4	-13.0	7.4	
	MS 上	49.5	3.7	2.6	38.4	
	下		13.7 18.9	23.8	23.6	

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	19.5	13.9
Qo	16.6	16.6
QD	32.2	26.6
Qa長	33.2	33.2
短	41.3	41.3
α長	1.56	短 1.28

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 節点

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-4 A-A -A-B] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 580.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	4.9	-11.3		20.2	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-32.8	(QE= -9.0)		25.3	
	ML'	4.9	-9.9 -11.3	-3.1	20.2	
	MS 上	37.7	6.7	6.0	45.5	
	下	27.9	26.6 15.0	12.3	5.0	

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	10.2	14.9
Qo	12.5	12.5
QD	23.7	28.4
Qa長	32.5	32.5
短	38.5	38.5
α長	1.53	短 1.19

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-4 A-B -A-C] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 580.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	21.9	-12.3		21.8	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-18.6	(QE= -5.7)		16.6	
	ML'	21.9	-5.4 -12.3	-5.5	21.8	
	MS 上	40.5	2.8	2.7	40.4	
	下		13.7 12.3	13.8		

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	15.8	15.7
Qo	15.7	15.7
QD	24.3	24.2
Qa長	32.0	32.0
短	33.5	33.5
α長	1.50	短 1.23

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-4 A-C -A-D] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 580.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	20.5	-11.3		4.4	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-25.3	(QE= -9.0)		32.8	
	ML'	20.5	-2.9 -11.3	-10.1	4.4	
	MS 上	45.8	6.2	6.5	37.2	
	下	4.8	12.1 15.0	26.8	28.4	

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	15.0	10.1
Qo	12.5	12.5
QD	28.5	23.6
Qa長	32.3	32.3
短	38.7	38.7
α長	1.52	短 1.20

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-3 A-A -A-B] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 580.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	5.3	-8.9		14.4	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-32.3	(QE= -9.2)		27.5	
	ML'	5.3	-7.1 -8.9	-3.1	14.4	
	MS 上	37.6	8.5	7.8	41.9	
	下	27.0	22.9 11.3	14.0	13.1	

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	9.5	12.3
Qo	10.8	10.8
QD	23.3	26.1
Qa長	35.4	35.4
短	37.9	37.9
α長	1.67	短 1.17

		左端	1/4	中央	3/4	右端
[G.FL A-3 A-B -A-C] B*D 40* 90	部材長	650.0	内法 590.0	一段目 dt 6.0		
上端 6-D25 3-D25 6-D25	位置	0.0	180.0 325.0	180.0	0.0	
下端 3-D25 3-D25 3-D25	ML	15.0	-6.4		9.7	
スタラップ 2-D10 @150	ME	-15.0	(QE= -3.3)		6.3	
	ML'	15.0	-1.4 -5.4	-3.8	9.7	
	MS 上	30.0	7.6		16.0	
	下		10.5 10.7	4.2		

	左端	1/4	中央	3/4	右端
dt 上	6.0		6.0		6.0
下	6.0		6.0		6.0
MaL	41.6	20.9	20.9	20.9	41.6
MaS上	62.8	31.4	31.4	31.4	62.8
下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
Mu 上	71.1				71.1
下	35.5				35.5

	左端	右端
QL	11.7	10.1
Qo	10.8	10.8
QD	16.6	15.0
Qa長	33.6	33.6
短	38.0	38.0
α長	1.58	短 1.18

457

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 部点

```
*********左端****中央****右端*********************************************************************************************
[G.FL A-3  A-C -A-D ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上    6.0           6.0           6.0 |          耐力壁付
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    |                                |  下    6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML      |                                |MaL    41.6   20.9   20.9   20.9   41.6 |OL
スタラップ      2-D10  @150 | ME      |                                |MaS上   62.8   31.4   31.4   31.4   62.8 |Qo
                           | ML'     |                                |  下    31.4   31.4   31.4   31.4   31.4 |QD
                           |MS 上    |                                |Mu 上                                |Qa長   21.6   21.6
                           |  下     |                                |  下                                 | 短    32.4   32.4
*****************************************************************************************************************************
[G.FL A-2  A-A -A-B ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上    6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下    6.0           6.0           6.0 |OL      8.0    8.6
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML      5.5           -7.1            7.3 |MaL    41.6   20.9   20.9   20.9   41.6 |Qo      8.2    8.2
スタラップ      2-D10  @150 | ME    -29.2     (QE=  -8.3)          24.3 |MaS上   62.8   31.4   31.4   31.4   62.8 |QD     20.4   21.0
                           | ML'     5.5    -4.9   -7.1   -4.0    7.3 |  下    31.4   31.4   31.4   31.4   31.4 |Qa長   41.0   41.0
                           |MS 上   34.7     9.5            5.4   31.6 |Mu 上   71.1                                |  短   36.4   36.4
                           |  下    23.7    19.1    9.5   13.4   17.0 |  下    35.5                                |α長 1.94   短 1.13
*****************************************************************************************************************************
[G.FL A-2  A-B -A-C ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上    6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   6-D25  3-D25  6-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下    6.0           6.0           6.0 |OL      5.5   11.1
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML      5.4            1.0           23.4 |MaL    41.6   20.9   20.9   20.9   41.6 |Qo      8.2    8.2
スタラップ      2-D10  @150 | ME    -18.0     (QE=  -5.3)          16.0 |MaS上   62.8   31.4   31.4   31.4   62.8 |QD     13.4   19.0
                           | ML'     5.4    -0.3    1.0    7.6   23.4 |  下    31.4   31.4   31.4   31.4   31.4 |Qa長   24.4   24.4
                           |MS 上   23.4     8.2    2.0   14.2   39.4 |Mu 上   71.1                                |  短   33.5   33.5
                           |  下    12.6     8.9                      |  下    35.5                                |α長 1.13   短 1.03
*****************************************************************************************************************************
[G.FL A-2  A-C -A-D ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上    6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   8-D25  3-D25  8-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下    6.0           6.0           6.0 |OL     36.3   34.9
 下端   4-D25  6-D25  4-D25| ML     37.2           -35.9           29.0 |MaL    47.7   41.6   41.6   41.6   47.7 |Qo     34.9   36.0
スタラップ      2-D13  @100 | ME    -33.4     (QE= -12.4)          47.0 |MaS上   83.8   31.4   31.4   31.4   83.8 |QD     54.9   53.5
                           | ML'    37.2   -20.3  -35.9  -23.9   29.0 |  下    41.9   62.8   62.8   62.8   41.9 |Qa長   48.9   48.9
                           |MS 上   70.6                   0.7   76.0 |Mu 上   94.8                                |  短   60.3   60.3
                           |  下            31.4   42.7   49.7   19.0 |  下    47.4                                |α長 1.79   短 1.37
*****************************************************************************************************************************
[G.FL A-1  A-A -A-B ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上    6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   4-D25  3-D25  4-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下    6.0           6.0           6.0 |OL      7.6    9.0
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML      5.2            -5.0            9.7 |MaL    27.8   20.9   20.9   20.9   27.8 |Qo      8.2    8.2
スタラップ      2-D10  @150 | ME    -29.7     (QE=  -8.3)          24.4 |MaS上   41.9   31.4   31.4   31.4   41.9 |QD     20.0   21.4
                           | ML'     5.2    -4.3   -6.0   -2.3    9.7 |  下    31.4   31.4   31.4   31.4   31.4 |Qa長   37.0   37.0
                           |MS 上   34.9    10.3            7.0   34.1 |Mu 上   47.4                                |  短   35.7   35.7
                           |  下    24.5    19.0    8.6   11.7   14.7 |  下    35.5                                |α長 1.75   短 1.10
*****************************************************************************************************************************
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋：[SD30] 短期=2812 Δ：長期 節点
（普 通） Lfs= 7.0 スタラップ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 部点

```
*********左端****中央****右端*********************************************************************************************
[G.FL A-1  A-B -A-C ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上    6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   4-D25  3-D25  4-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下    6.0           6.0           6.0 |OL      8.4    8.2
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML      9.9            -3.9            9.3 |MaL    27.8   20.9   20.9   20.9   27.8 |Qo      8.2    8.2
スタラップ      2-D10  @150 | ME    -19.5     (QE=  -6.0)          19.5 |MaS上   41.9   31.4   31.4   31.4   41.9 |QD     17.4   17.2
                           | ML'     9.9    -1.0   -3.9   -1.3    9.3 |  下    31.4   31.4   31.4   31.4   31.4 |Qa長   35.2   35.2
                           |MS 上   29.4     7.6            7.3   28.9 |Mu 上   47.4                                |  短   37.5   37.5
                           |  下     9.6     9.7    3.9   10.0   10.2 |  下    35.5                                |α長 1.66   短 1.16
*****************************************************************************************************************************
[G.FL A-1  A-C -A-D ]  | 部材長  650.0   内法  580.0   一段目 dt  6.0 |        左端    1/4    中央    3/4    右端 |
 B*D        40* 90     |         左端    1/4    中央    3/4    右端 |dt 上    6.0           6.0           6.0 |        左端    右端
 上端   4-D25  3-D25  4-D25| 位置    0.0   180.0   325.0   180.0    0.0 |  下    6.0           6.0           6.0 |OL      5.3    7.3
 下端   3-D25  3-D25  3-D25| ML     10.5           -6.1            4.1 |MaL    27.8   20.9   20.9   20.9   27.8 |Qo      8.2    8.2
スタラップ      2-D10  @150 | ME    -24.4     (QE=  -8.3)          29.7 |MaS上   41.9   31.4   31.4   31.4   41.9 |QD     21.7   19.7
                           | ML'    10.5   -2.0   -6.0   -4.8    4.1 |  下    31.4   31.4   31.4   31.4   31.4 |Qa長   36.1   35.1
                           |MS 上   34.9     7.4            9.8   33.8 |Mu 上   47.4                                |  短   36.0   35.0
                           |  下    13.9    11.4    8.7   19.5   25.6 |  下    35.5                                |α長 1.70   短 1.11
*****************************************************************************************************************************
```

DESIGN OF COLUMN

(1) CONDITION OF CALCULATION

· QD : X DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5

Y DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5

(2) MATERIAL

(CONCRETE)

Fc	:	DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE	(kg/cm2)
Lfc	:	ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfc*2.0)	(kg/cm2)
Lfs	:	ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5)	(kg/cm2)

(REINFORCING BAR)

rft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm2)
wft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR HOOP	(kg/cm2)

(3) EXPLANATION OF MARK

POINT	:	DESIGN POINT OF MEMBER	(cm)
△	:	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
Dx,Dy	:	DEPTH OF COLUMN	(cm)
dt	:	DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END	(cm)
μ	:	ADITIONAL COEFFICIENT OF FORCE FOR LONG COLUMN	
NL	:	AXIAL FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
NE	:	AXIAL FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
ML	:	BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ME	:	BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ML'	:	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
NS	:	AXIAL LOAD AT TRANSIENT	(t)
MS	:	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
QL	:	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
QE	:	SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
Qo	:	SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT	(t)
Pt	:	TENSILE RE-BAR RATIO , =at/(dx,y * dy,x)	(%)
at	:	SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR	(cm2)
Mu	:	YIELD BENDING MOMENT	(tm)
ΛΣMu	:	TOTAL Mu OF GIRDER USE FOR CALCULATION QD OF COLUMN	(tm)
α	:	4/(M/(Q*(Dx,y-dt))+1)	
QD	:	DESIGN SHEAR FORCE	(t)
Qa	:	ALLOWABLE SHEAR FORCE AT PERMANENT CONDITION	(t)
Pw	:	HOOP RATIO =aw/(Dx.y* x)	(%)
		aw : SECTION AREA OF A SET OF HOOP	(cm2)
		x : PITCH OF HOOP	(cm)

479

```
* COLUMN

CONCRETE : Fc=210  Lfc=70.0  MAIN-RE BAR: [SD30] rft LONG=1870 SHORT=2812          Δ : LONG       (X) NODAL POINT (Y) NODAL POINT
           (NORMAL) Lfs= 7.0        HOOP: [SD30] wft LONG=1870 SHORT=2812                HORIZONTAL (X) NODAL POINT (Y) NODAL POINT

****X DIRECTION:-Y DIRECTION*****************************************************************************************************
 [P.FL-G.FL A        ]| LENGTH          NL=          dt=                                                                  |
 DX*DY        *       |        POINT   NE     NL     NE     NL'     NS     MS        MaL    MaS | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
  TOP     -D      -D  |(X) TOP                                                   ←                                         |
  BOTTOM  -D      -D  |    BOTTOM                                                ←                                         |
  ISM     -D      -D  |                                                                                                    | Qa=       (α=     ) LENGTH
        φ       φ     |(Y) TOP                                                   ←                                         |                OF
                      |    BOTTOM                                                ←                                         |                COLUMN
                      |    TOTAL TOP  -D    BOTTOM  -D                                                                     | Qa=       (α=     ) LENGTH
                      |                                                                                                    |                OF
                      |                                                                                                    |                COLUMN
*********************************************************************************************************************************
```

SD 30	ASTM A615 Grade 40
D10	#3
D13	#4
D16	#5
D19	#6
D22	#7
D25	#8

```
*** Super Build / SS1 ***                    [ADMINISTRATION BUILDING]                    UNION SYSTEM  751216  PAGE- 141
                                                                                          [RC柱 検定計算2]  *

コンクリート:Fc=210  Lfc=70.0      主 筋:[SD30] rft 長期=1870 短期=2812                    Δ:長期 (X)  節点 (Y)  節点
        (普 通) Lfs= 7.0          フープ:[SD30] wft 長期=1870 短期=2812                       水平 (X)  節点 (Y)  節点

********X方向***Y方向*****************************************************************************************************
[P-HF-RF    A-C  A-3 ]| 部材長 420.0    NL=   12.2    dt= 6.0                                                            |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     NE     NL'     NS     MS        MaL    MaS | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |(X)柱頭   0.0    -3.6    5.8   -11.6    5.8   15.8   17.4←    12.7   19.1 | 2.4   5.8   22.6          8.7   23.9
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -4.0    12.7   -4.0   15.8   16.7←    12.7   19.1 | 2.4         22.6          8.7
 フープ 2-D13   2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
        φ150    φ150 |(Y)柱頭   0.0    -3.3    3.1   -10.7    3.1   15.5   13.8←    12.7   19.0 | 0.7   5.9   22.5          8.8   23.9
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0             0.2    14.0    0.2    8.9   14.2←    12.7   17.9 | 0.7         22.5          8.8
    柱脚    3       3 | 全長筋 柱頭  8-D25  柱脚  8-D25                                          | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
*********************************************************************************************************************************
[P-HF-RF    A-C  A-2 ]| 部材長 420.0    NL=   11.9    dt= 6.0                                                            |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     NE     NL'     NS     MS        MaL    MaS | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |(X)柱頭   0.0     3.6   -5.2   -11.6   -5.2   15.5   16.8←    12.7   19.0 | 2.2   5.8   22.5          8.7   23.9
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0             4.0    12.7    4.0   15.5   15.7←    12.7   19.0 | 2.2         22.5          8.7
 フープ 2-D13   2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
        φ150    φ150 |(Y)柱頭   0.0    -3.3    2.8   -10.8    2.9   15.2   13.6←    12.7   19.0 | 0.6   6.0   22.5          9.0   23.9
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0             0.5    14.2    0.5    8.6   14.7←    12.7   17.8 | 0.6         22.5          9.0
    柱脚    3       3 | 全長筋 柱頭  8-D25  柱脚  8-D25                                          | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
*********************************************************************************************************************************
[P-HF-RF    A-D  A-3 ]| 部材長 420.0    NL=   12.0    dt= 6.0                                                            |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     NE     NL'     NS     MS        MaL    MaS | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |(X)柱頭   0.0    -3.6    5.6   -11.6    5.6   15.6   17.2←    12.7   19.0 | 2.4   5.7   22.6          8.5   23.9
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -4.2    12.1   -4.2   15.6   16.3←    12.7   19.0 | 2.4         22.6          8.5
 フープ 2-D13   2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
        φ150    φ150 |(Y)柱頭   0.0     3.3   -2.8   -10.4   -2.8   15.3   13.2←    12.7   19.0 | 0.6   5.5   22.5          8.2   23.9
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -0.5    12.6   -0.5    8.7   13.1←    12.7   17.8 | 0.6         22.5          8.2
    柱脚    3       3 | 全長筋 柱頭  8-D25  柱脚  8-D25                                          | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
*********************************************************************************************************************************
[P-HF-RF    A-D  A-2 ]| 部材長 420.0    NL=   12.1    dt= 6.0                                                            |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     NE     NL'     NS     MS        MaL    MaS | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |(X)柱頭   0.0     3.6   -5.7   -11.6   -5.7   15.7   17.3←    12.7   19.0 | 2.5   5.7   22.6          8.5   23.9
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0             4.8    12.1    4.8   15.7   16.9←    12.7   19.0 | 2.5         22.6          8.5
 フープ 2-D13   2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
        φ150    φ150 |(Y)柱頭   0.0     3.3   -3.1   -10.5   -3.1   15.4   13.6←    12.7   19.0 | 0.8   5.6   22.5          8.4   23.9
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -0.1    12.9   -0.1    8.8   12.9←    12.7   17.8 | 0.8         22.5          8.4
    柱脚    3       3 | 全長筋 柱頭  8-D25  柱脚  8-D25                                          | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 357.5
*********************************************************************************************************************************

コンクリート:Fc=210  Lfc=70.0      主 筋:[SD30] rft 長期=1870 短期=2812                    Δ:長期 (X)  節点 (Y)  節点
        (普 通) Lfs= 7.0          フープ:[SD30] wft 長期=1870 短期=2812                       水平 (X)  節点 (Y)  節点

********X方向***Y方向*****************************************************************************************************
[RF  -3FL  A-A  A-6 ]| 部材長 400.0    NL=   26.5    dt= 6.0                                                            |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     NE     NL'     NS     MS        MaL    MaS | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |(X)柱頭   0.0    -2.4    2.6    -8.6    2.5   23.9   11.2←    12.1   21.3 | 1.3   3.7   25.6          8.5   22.9
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -2.4     6.3   -2.4   23.9    8.7←    12.1   21.3 | 1.3         25.6          8.5
 フープ 2-D13   2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 332.5
        φ150    φ150 |(Y)柱頭   0.0    -1.4   -0.3    -4.7   -0.3   25.1    5.0←    12.1   20.6 | 0.0   1.9   25.4          2.8   22.9
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -0.2     2.9   -0.2   27.9    3.1←    12.1   21.1 | 0.0         25.4          2.8
    柱脚    3       3 | 全長筋 柱頭  8-D25  柱脚  8-D25                                          | Qa= 13.4  (α=1.00)  内法 332.5
*********************************************************************************************************************************
```

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1970 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 節点 〈Y〉 節点
水平 〈X〉 節点 〈Y〉 節点

*******X方向***Y方向

[RF -3FL A-A A-5]	部材長	400.0	NL=	31.2	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	0.4	0.9	-13.0	0.9	30.8	12.9←	12.0	21.6		0.4	6.1	26.2		9.1	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.8	11.3	-0.8	30.8	12.1←	12.0	21.6		0.4		26.2		9.1	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-1.2	-1.1	-4.6	-1.1	30.0	5.7←	12.0	21.5		0.5	2.0	26.4		3.0	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.7	3.4	0.7	30.0	4.1←	12.0	21.5		0.5		26.4		3.0	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-A A-4]	部材長	400.0	NL=	31.3	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	0.1	0.7	-12.8	0.7	31.2	13.5←	12.0	21.7		0.4	6.0	26.1		9.0	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.6	11.1	-0.6	31.2	11.7←	12.0	21.7		0.4		26.1		9.0	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-1.3	-1.0	-4.8	-1.0	30.0	5.8←	12.0	21.5		0.4	2.1	26.4		3.1	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.6	3.6	0.6	30.0	4.2←	12.0	21.5		0.4		26.4		3.1	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-A A-3]	部材長	400.0	NL=	31.4	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-0.1	0.8	-12.9	0.8	31.5	13.6←	12.0	21.7		0.4	6.0	26.2		9.0	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.7	11.1	-0.7	31.5	11.8←	12.0	21.7		0.4		26.2		9.0	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-1.1	-0.7	-4.8	-0.7	30.3	5.5←	12.0	21.5		0.3	2.2	26.4		3.3	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.4	3.8	0.4	30.3	4.2←	12.0	21.5		0.3		26.4		3.3	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-A A-2]	部材長	400.0	NL=	31.4	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-0.4	0.6	-13.0	0.6	31.8	13.6←	12.0	21.8		0.3	6.1	26.2		9.1	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.6	11.3	-0.6	31.8	11.9←	12.0	21.8		0.3		26.2		9.1	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-1.1	-0.7	-5.0	-0.7	30.3	5.7←	12.0	21.5		0.3	2.3	26.4		3.4	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.3	4.0	0.3	30.3	4.3←	12.0	21.5		0.3		26.4		3.4	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-A A-1]	部材長	400.0	NL=	26.1	dt= 5.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	2.4	-1.7	-8.6	-1.7	28.5	10.3←	12.1	21.2		0.8	3.7	25.5		5.5	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		1.5	6.3	1.5	28.5	7.8←	12.1	21.2		0.8		25.5		5.5	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-1.4	0.5	-5.0	0.5	27.5	5.5←	12.1	21.0		0.4	2.2	25.3		3.3	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-0.8	3.8	-0.8	27.5	4.6←	12.1	21.0		0.4		25.3		3.3	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 節点 〈Y〉 節点
水平 〈X〉 節点 〈Y〉 節点

*******X方向***Y方向

[RF -3FL A-B A-6]	部材長	400.0	NL=	39.5	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-2.7	-3.5	-10.1	-3.5	36.8	13.6←	11.8	22.6		1.7	4.5	28.5		6.7	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		3.3	8.0	3.3	36.8	11.3←	11.8	22.6		1.7		28.5		6.7	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-11.3	0.0	0.0	0.0	28.2	0.0←	11.8	21.2		0.0	0.0	28.5		6.7	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	28.2	0.0←	11.8	21.2		0.0		28.5		6.7	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-B A-5]	部材長	400.0	NL=	35.4	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	0.5	1.8	-14.6	1.8	34.9	16.4←	11.9	22.3		0.9	7.0	27.1		10.5	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-1.6	13.2	-1.6	34.9	14.6←	11.9	22.3		0.9		27.1		10.5	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	0.1	3.8	-6.9	3.8	35.3	10.7←	11.9	22.3		1.8	3.3	27.0		4.9	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-3.5	6.1	-3.5	35.3	9.6←	11.9	22.3		1.8		27.0		4.9	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-B A-4]	部材長	400.0	NL=	37.2	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	0.1	0.5	-14.4	0.5	37.1	14.9←	11.9	22.6		0.3	6.8	27.4		10.2	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.5	12.9	-0.5	37.1	13.4←	11.9	22.6		0.3		27.4		10.2	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	0.1	3.3	-7.2	3.3	37.1	11.1←	11.9	22.6		1.9	3.4	27.4		5.1	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-3.6	6.4	-3.6	37.1	10.0←	11.9	22.6		1.9		27.4		5.1	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-B A-3]	部材長	400.0	NL=	36.4	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-0.1	0.6	-14.4	0.6	36.5	15.0←	11.9	22.5		0.3	6.8	27.3		10.2	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.6	12.9	-0.6	36.5	13.5←	11.9	22.5		0.3		27.3		10.2	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-1.7	3.5	-9.0	3.5	38.1	12.5←	11.9	22.8		1.7	4.2	27.6		6.3	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-3.2	7.8	-3.2	38.1	11.0←	11.9	22.8		1.7		27.6		6.3	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-B A-2]	部材長	400.0	NL=	36.9	dt= 6.0							QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
DX*DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS							
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-0.4	0.4	-14.6	0.4	37.3	15.0←	11.9	22.7		0.2	6.9	27.4		10.3	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.3	13.1	-0.3	37.3	13.4←	11.9	22.7		0.2		27.4		10.3	
フープ 2-D13 2-D13												Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
φ150 φ150	〈Y〉柱頭	0.0	-1.5	4.0	-9.2	4.0	38.4	13.2←	11.9	22.9		1.9	4.3	27.7		6.4	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-3.7	8.0	-3.7	38.4	11.7←	11.9	22.9		1.9		27.7		6.4	
柱脚 3 3	全鉄筋	柱頭 8-D25	柱脚 8-D25									Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

Y方向：耐力壁付

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 <X> 節点 <Y> 節点
水平 <X> 節点 <Y> 節点

```
========X方向===Y方向==========================================================================================================
[RF  -3FL  A-9  A-1 ]| 部材長 400.0    NL=   31.3    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    2.7    -0.4    -9.9    -0.4    34.0   10.3→    12.0    22.1 | 0.1   4.5  26.7          6.7  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           -0.2     7.9    -0.2    28.6    8.1←    12.0    21.2 | 0.1        26.7          6.7
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0    0.2     2.9    -7.7     2.9    31.1   10.6←    12.0    21.6 | 1.4   3.6  26.2          5.4  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0           -2.6     6.7    -2.6    31.1    9.3←    12.0    21.6 | 1.4        26.2          5.4
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-C  A-6 ]| 部材長 400.0    NL=   37.9    dt= 6.0                                                  |                    Y方向：耐力壁付
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -2.8    -3.7   -10.3    -3.7    35.1   14.0→    11.8    22.3 | 1.6   4.6  28.2          6.9  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0            2.8     6.2     2.8    35.1   11.0→    11.8    22.3 | 1.6        28.2          6.9
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0   11.3     0.0     0.0     0.0    26.6    0.0←    11.8    20.9 | 0.0   0.0  28.2          6.9  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0            0.0     0.0     0.0    26.6    0.0←    11.8    20.9 | 0.0        28.2          6.9
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-C  A-5 ]| 部材長 400.0    NL=   34.6    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    0.6     1.3   -15.0     1.3    34.0   16.3←    11.9    22.1 | 0.6   7.2  27.0         10.8  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           -0.9    13.6    -0.9    34.0   14.5←    11.9    22.1 | 0.6        27.0         10.8
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0   -0.1    -3.0    -6.9    -3.0    34.5    9.9→    11.9    22.2 | 1.6   3.3  26.9          4.9  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0            3.2     6.1     3.2    34.5    9.3→    11.9    22.2 | 1.6        26.9          4.9
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-C  A-4 ]| 部材長 400.0    NL=   35.9    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -1.0    -0.1   -15.5    -0.1    34.9   15.6←    11.9    22.3 | 0.1   7.3  27.3         10.9  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           -0.2    13.6    -0.2    36.9   13.8←    11.9    22.6 | 0.1        27.3         10.9
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0   -0.1    -2.8    -7.2    -2.8    35.8   10.0→    11.9    22.4 | 1.5   3.4  27.2          5.1  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0            3.0     6.4     3.0    35.8    9.4←    11.9    22.4 | 1.5        27.2          5.1
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-C  A-3 ]| 部材長 400.0    NL=   65.0    dt= 6.0                                                  |                    Y方向：耐力壁付
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -4.7     1.1   -12.6     1.1    69.7   13.7←    11.3    23.9 | 0.2   6.3  33.9          9.4  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0            0.4    12.3     0.4    60.3   12.7←    11.3    24.1 | 0.2        33.9          9.4
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0  -21.9     0.0     0.0     0.0    86.8    0.0←    11.3    23.5 | 0.0   0.0  33.9          9.4  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0            0.0     0.0     0.0    86.8    0.0←    11.3    23.5 | 0.0        33.9          9.4
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 <X> 節点 <Y> 節点
水平 <X> 節点 <Y> 節点

```
========X方向===Y方向==========================================================================================================
[RF  -3FL  A-C  A-2 ]| 部材長 400.0    NL=   61.1    dt= 6.0                                                  |                    Y方向：耐力壁付
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    4.3    -1.3   -12.8    -1.3    65.4   14.1→    11.4    24.0 | 0.3   6.4  33.1          9.6  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           -0.5    12.6    -0.5    56.8   13.1←    11.4    24.2 | 0.3        33.1          9.6
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0  -25.3     0.0     0.0     0.0    35.8    0.0→    11.4    22.4 | 0.0   0.0  33.1          9.6  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0            0.0     0.0     0.0    35.8    0.0→    11.4    22.4 | 0.0        33.1          9.6
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-C  A-1 ]| 部材長 400.0    NL=   30.9    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    3.6    -1.0   -11.2    -1.0    34.5   12.2→    12.0    22.2 | 0.6   5.0  26.8          7.5  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0            1.4     8.6     1.4    34.5   10.0→    12.0    22.2 | 0.6        26.8          7.5
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0   -0.2    -1.1    -7.7    -1.1    30.7    8.8→    12.0    21.6 | 0.6   3.6  26.1          5.4  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0            1.1     6.7     1.1    30.7    7.8→    12.0    21.6 | 0.6        26.1          5.4
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-D  A-6 ]| 部材長 400.0    NL=   26.5    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -2.7     2.5    -9.6     2.5    29.2   12.1←    12.1    21.3 | 1.2   4.2  25.7          6.3  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           -2.4     7.2    -2.4    29.2    9.6←    12.1    21.3 | 1.2        25.7          6.3
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0    1.4     0.1    -4.7     0.1    25.1    4.8←    12.1    20.6 | 0.2   1.9  25.4          2.8  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0            0.6     2.9     0.6    27.9    3.5→    12.1    21.1 | 0.2        25.4          2.8
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-D  A-5 ]| 部材長 400.0    NL=   31.4    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    0.6     0.4   -14.4     0.4    30.8   14.8←    12.0    21.6 | 0.2   6.8  26.2         10.2  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           -0.1    12.6    -0.1    30.8   12.7←    12.0    21.6 | 0.2        26.2         10.2
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0    1.2     0.9    -4.6     0.9    30.2    5.5←    12.0    21.5 | 0.4   2.0  26.4          3.0  23.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0           -0.8     3.4    -0.8    30.2    4.2←    12.0    21.5 | 0.4        26.4          3.0
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
[RF  -3FL  A-D  A-4 ]| 部材長 400.0    NL=   31.0    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     50 *  50   |      位置      NE      ML      ME     ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD    QaS
 柱頭   3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -1.0    -0.3   -14.8    -0.3    30.0   15.1←    12.0    21.5 | 0.1   6.9  26.3         10.3  23.9
 柱脚   3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           -0.1    12.6    -0.1    32.0   12.7←    12.0    21.8 | 0.1        26.3         10.3
 フープ 2-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
        φ150   φ150 |<Y>柱頭   0.0    1.3     1.0    -4.8     1.0    29.7    5.9←    12.0    21.4 | 0.5   2.1  26.3          3.1  22.9
 副筋柱頭   3      3 |   柱脚   0.0           -0.8     3.6    -0.8    29.7    4.4←    12.0    21.4 | 0.5        26.3          3.1
    柱脚    3      3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 13.4 (α=1.00)  内法 332.5
==========================================================================================================================
```

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 筋点 〈Y〉 筋点
水平 〈X〉 筋点 〈Y〉 筋点

=====X方向===Y方向=====

[RF -3FL A-D A-3]|	部材長 400.0		NL= 62.5		dt= 6.0														Y方向：耐力壁付		
DX=DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-4.5	1.5	-11.5	1.5	67.0	13.0→	11.4	22.9	|	0.3	5.7	33.4		8.5	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		0.3	11.2	0.3	58.0	11.5→	11.4	24.2	|	0.3		33.4		8.5	
フープ 2-D13 2-D13											|	Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
@150 @150	〈Y〉柱頭	0.0	24.4	0.0	0.0	0.0	39.1	0.0→	11.4	22.8	|	0.0	0.0	33.4		8.5	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	38.1	0.0→	11.4	22.8	|	0.0		33.4		8.5	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-D A-2]|	部材長 400.0		NL= 64.1		dt= 6.0														Y方向：耐力壁付		
DX=DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	4.2	-2.3	-11.7	-2.3	68.3	14.0→	11.3	23.9	|	0.6	5.8	33.6		8.7	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		0.2	11.5	0.2	68.3	11.7→	11.3	23.9	|	0.6		33.6		8.7	
フープ 2-D13 2-D13											|	Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
@150 @150	〈Y〉柱頭	0.0	27.8	0.0	0.0	0.0	36.3	0.0→	11.3	22.5	|	0.0	0.0	33.6		8.7	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	36.3	0.0→	11.3	22.5	|	0.0		33.6		8.7	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

[RF -3FL A-D A-1]|	部材長 400.0		NL= 25.4		dt= 6.0												
DX=DY 50 * 50		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	3.4	-1.4	-10.5	-1.4	29.8	11.9→	12.2	21.3	|	0.9	4.5	25.6		6.7	23.9
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		2.0	7.6	2.0	28.8	9.6→	12.2	21.3	|	0.9		25.6		6.7	
フープ 2-D13 2-D13											|	Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					
@150 @150	〈Y〉柱頭	0.0	1.4	0.5	-5.0	0.5	24.0	5.5→	12.2	20.5	|	0.2	2.2	25.1		3.3	23.9
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.0	3.8	0.0	24.0	3.8→	12.2	20.5	|	0.2		25.1		3.3	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 332.5					

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 筋点 〈Y〉 筋点
水平 〈X〉 筋点 〈Y〉 筋点

=====X方向===Y方向=====

[3FL -2FL A-A A-6]|	部材長 400.0		NL= 66.1		dt= 6.0												
DX=DY 55 * 55		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-8.4	2.8	-14.9	2.9	74.5	17.7→	14.8	30.3	|	1.4	7.3	38.7		10.9	41.0
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-2.7	14.2	-2.7	74.5	16.9→	14.8	30.3	|	1.4		38.7		10.9	
フープ 3-D13 2-D13											|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					
@100 @100	〈Y〉柱頭	0.0	-4.4	0.9	-8.7	0.9	70.5	9.6→	14.8	30.3	|	0.5	4.0	37.9		6.0	33.4
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-0.9	7.3	-0.9	70.5	8.2→	14.8	30.3	|	0.5		37.9		6.0	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 6-D25 柱脚 6-D25										|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					

[3FL -2FL A-A A-5]|	部材長 400.0		NL= 78.2		dt= 6.0												
DX=DY 55 * 55		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	1.2	0.8	-23.1	0.8	77.0	23.9→	14.6	30.2	|	0.4	11.4	39.8		17.1	41.0
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.9	22.6	-0.9	77.0	23.5→	14.6	30.2	|	0.4		39.8		17.1	
フープ 3-D13 2-D13											|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					
@100 @100	〈Y〉柱頭	0.0	-4.9	-0.3	-9.8	-0.3	73.3	10.1→	14.6	30.3	|	0.2	4.7	40.5		7.0	33.4
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.2	8.8	0.2	73.3	9.0→	14.6	30.3	|	0.2		40.5		7.0	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 筋点 〈Y〉 筋点
水平 〈X〉 筋点 〈Y〉 筋点

=====X方向===Y方向=====

[3FL -2FL A-A A-4]|	部材長 400.0		NL= 78.5		dt= 6.0												
DX=DY 55 * 55		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	0.1	0.7	-22.6	0.7	78.4	23.3→	14.6	30.2	|	0.4	11.2	39.6		16.8	41.0
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.8	22.0	-0.8	78.4	22.6→	14.6	30.2	|	0.4		39.6		16.8	
フープ 3-D13 2-D13											|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					
@100 @100	〈Y〉柱頭	0.0	-5.0	-0.2	-9.7	-0.2	73.5	9.9→	14.6	30.3	|	0.1	4.6	40.6		6.9	33.4
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-0.1	8.7	-0.1	83.5	8.9→	14.6	30.1	|	0.1		40.6		6.9	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					

[3FL -2FL A-A A-3]|	部材長 400.0		NL= 78.7		dt= 6.0												
DX=DY 55 * 55		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-0.1	0.7	-22.6	0.7	78.8	23.3→	14.6	30.2	|	0.4	11.2	39.6		16.8	41.0
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.7	22.0	-0.7	78.8	22.7→	14.6	30.2	|	0.4		39.6		16.8	
フープ 3-D13 2-D13											|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					
@100 @100	〈Y〉柱頭	0.0	-4.7	-0.1	-9.6	-0.1	74.0	9.7→	14.6	30.3	|	0.1	4.6	40.6		6.9	33.4
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-0.2	8.6	-0.2	83.4	8.8→	14.6	30.1	|	0.1		40.6		6.9	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					

[3FL -2FL A-A A-2]|	部材長 400.0		NL= 78.8		dt= 6.0												
DX=DY 55 * 55		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-1.2	0.5	-23.1	0.5	80.0	23.6→	14.6	30.2	|	0.3	11.4	39.9		17.1	41.0
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		-0.6	22.6	-0.6	80.0	23.2→	14.6	30.2	|	0.3		39.9		17.1	
フープ 3-D13 2-D13											|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					
@100 @100	〈Y〉柱頭	0.0	-4.8	-0.1	-9.5	-0.1	74.0	9.6→	14.6	30.3	|	0.1	4.5	40.6		6.7	33.4
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-0.2	9.5	-0.2	83.6	8.7→	14.6	30.1	|	0.1		40.6		6.7	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					

[3FL -2FL A-A A-1]|	部材長 400.0		NL= 65.2		dt= 6.0												
DX=DY 55 * 55		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	8.4	-2.1	-14.9	-2.1	73.6	17.0→	14.8	30.3	|	1.0	7.3	39.5		10.9	41.0
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		1.8	14.2	1.8	73.6	16.0→	14.8	30.3	|	1.0		39.5		10.9	
フープ 3-D13 2-D13											|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					
@100 @100	〈Y〉柱頭	0.0	-4.8	1.4	-8.3	1.4	70.0	9.7→	14.8	30.4	|	0.7	3.9	37.8		5.8	33.4
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		-1.4	7.2	-1.4	70.0	8.6→	14.8	30.4	|	0.7		37.8		5.8	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					

[3FL -2FL A-B A-6]|	部材長 400.0		NL= 91.3		dt= 6.0										Y方向：耐力壁付			
DX=DY 55 * 55		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nUMu	QD	QaS
柱頭 3-D25 3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-9.8	-4.0	-17.5	-4.0	81.5	21.5→	14.2	30.2	|	1.9	8.6	44.0		12.9	41.0
柱脚 3-D25 3-D25	柱脚	0.0		3.4	16.9	3.4	81.5	20.3→	14.2	30.2	|	1.9		44.0		12.9	
フープ 3-D13 2-D13											|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					
@100 @100	〈Y〉柱頭	0.0	-32.1	0.0	0.0	0.0	123.4	0.0→	14.2	29.8	|	0.0	0.0	44.0		12.9	33.4
副筋柱頭 3 3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	123.4	0.0→	14.2	29.8	|	0.0		44.0		12.9	
柱脚 3 3	全鉄筋 柱頭 8-D25 柱脚 8-D25										|	Qa= 16.5 (α=1.00) 内法 327.5					

463

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1970 短期=2812
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1970 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 節点 〈Y〉 節点
水平 〈X〉 節点 〈Y〉 節点

```
========X方向===Y方向==========================================================================================================
[3FL -2FL  A-B  A-5 ]| 部材長 400.0    NL=   84.6    dt= 6.0                                                   |
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0    1.7     1.7   -25.2     1.7    82.9   27.9←    14.5   30.2 |  0.9  13.0  41.2          19.5  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -1.5    25.7    -1.5    82.9   27.2←    14.5   30.2 |  0.9        41.2          19.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0    0.6     4.3   -14.6     4.3    84.0   18.9←    14.5   30.1 |  2.0   7.2  40.9          10.8  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -3.8    14.0    -3.8    84.0   17.8←    14.5   30.1 |  2.0        40.9          10.8
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-B  A-4 ]| 部材長 400.0    NL=   88.1    dt= 6.0                                                   |
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0    0.1     0.6   -25.5     0.6    88.0   26.1←    14.4   30.1 |  0.3  12.7  41.5          19.0  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -0.6    25.0    -0.6    88.0   25.6←    14.4   30.1 |  0.3        41.5          19.0
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0    0.7     4.3   -14.6     4.3    87.4   19.9←    14.4   30.1 |  2.0   7.2  41.7          10.8  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -3.9    14.0    -3.9    87.4   17.9←    14.4   30.1 |  2.0        41.7          10.8
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-B  A-3 ]| 部材長 400.0    NL=   86.7    dt= 6.0                                                   |
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0   -0.1     0.6   -25.5     0.6    86.8   26.1←    14.4   30.1 |  0.3  12.7  41.3          19.0  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -0.6    25.0    -0.6    86.8   25.6←    14.4   30.1 |  0.3        41.3          19.0
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0   -1.9     3.9   -15.3     3.9    88.6   19.2←    14.4   30.1 |  1.9   7.5  41.6          11.2  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -3.5    14.5    -3.5    88.6   18.0←    14.4   30.1 |  1.9        41.6          11.2
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-B  A-2 ]| 部材長 400.0    NL=   87.2    dt= 6.0                                                   |
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0   -1.6     0.2   -26.1     0.2    88.8   26.3←    14.4   30.1 |  0.2  13.0  41.7          19.5  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -0.3    25.6    -0.3    88.8   25.9←    14.4   30.1 |  0.2        41.7          19.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0   -1.6     4.5   -15.2     4.5    88.8   19.7←    14.4   30.1 |  2.2   7.4  41.7          11.1  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -4.1    14.4    -4.1    88.8   18.8←    14.4   30.1 |  2.2        41.7          11.1
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-B  A-1 ]| 部材長 400.0    NL=   76.8    dt= 6.0                                                   |
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0    8.7     0.5   -17.3     0.5    67.1   17.8←    14.6   30.4 |  0.3   8.5  41.2          12.7  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -0.4    16.7    -0.4    67.1   17.1←    14.6   30.4 |  0.3        41.2          12.7
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0    0.7     2.9   -13.2     2.9    76.1   16.1←    14.6   30.2 |  1.5   6.4  39.4           9.6  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0            -2.8    12.4    -2.8    76.1   15.2←    14.6   30.2 |  1.5        39.4           9.6
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 節点 〈Y〉 節点
水平 〈X〉 節点 〈Y〉 節点

```
========X方向===Y方向==========================================================================================================
[3FL -2FL  A-C  A-6 ]| 部材長 400.0    NL=   94.0    dt= 6.0                                                   |                                  Y方向：耐力壁付
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0  -10.0    -2.9   -17.7    -2.8    84.0   20.5←    14.1   30.1 |  1.3   8.7  44.6          13.0  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0             2.4    17.1     2.4    84.0   19.5←    14.1   30.1 |  1.3        44.6          13.0
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0   32.1     0.0     0.0     0.0   126.1    0.0←    14.1   29.7 |  0.0   0.0  44.6          13.0  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0             0.0     0.0     0.0   126.1    0.0←    14.1   29.7 |  0.0        44.6          13.0
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-C  A-5 ]| 部材長 400.0    NL=   97.9    dt= 6.0                                                   |
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0    1.7     0.6   -25.7     0.6    96.2   27.3←    13.9   30.0 |  0.4  13.3  43.7          19.9  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -0.7    26.3    -0.7    96.2   27.0←    13.9   30.0 |  0.4        43.7          19.9
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0   -0.6    -4.5   -14.6    -4.5    97.3   19.1←    13.9   30.0 |  2.1   7.2  43.5          10.8  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0             3.9    14.0     3.9    97.3   17.9←    13.9   30.0 |  2.1        43.5          10.8
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-C  A-4 ]| 部材長 400.0    NL=   99.5    dt= 6.0                                                   |
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0   -1.0     0.5   -26.1     0.5   100.5   26.6←    13.9   30.0 |  0.3  13.0  43.9          19.5  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -0.4    25.7    -0.4   100.5   26.1←    13.9   30.0 |  0.3        43.9          19.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0   -0.7    -4.1   -14.6    -4.1    98.8   18.7←    13.9   30.0 |  1.9   7.2  43.9          10.8  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0             3.5    14.0     3.5    98.8   17.5←    13.9   30.0 |  1.9        43.9          10.8
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-C  A-3 ]| 部材長 400.0    NL=  125.7    dt= 6.0                                                   |                                  Y方向：耐力壁付
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0   -4.3    -2.2   -26.3    -2.2   121.4   28.5←    11.8   29.8 |  1.0   13.0  49.1          19.5  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0             1.7    25.8     1.7   121.4   27.5←    11.8   29.8 |  1.0        49.1          19.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0  -51.8     0.0     0.0     0.0   177.5    0.0←    11.8   29.7 |  0.0   0.0  49.1          19.5  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0             0.0     0.0     0.0   177.5    0.0←    11.8   29.7 |  0.0        49.1          19.5
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
[3FL -2FL  A-C  A-2 ]| 部材長 400.0    NL=  117.1    dt= 6.0                                                   |                                  Y方向：耐力壁付
DX*DY     55 *  55   |      位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS |  QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭   3-D25   3-D25 |〈X〉柱頭   0.0    2.8     2.6   -27.0     2.6   114.3   29.6←    12.6   29.8 |  1.2   13.4  47.4          20.1  41.0
 柱脚   3-D25   3-D25 |   柱脚   0.0            -2.1    25.5    -2.1   114.3   29.6←    12.6   29.8 |  1.2        47.4          20.1
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                            | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |〈Y〉柱頭   0.0  -57.7     0.0     0.0     0.0   174.6    0.0←    12.6   29.8 |  0.0   0.0  47.4          20.1  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0             0.0     0.0     0.0   174.6    0.0←    12.6   29.8 |  0.0        47.4          20.1
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                              | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
==========================================================================================================================
```

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 Δ：長期 (X) 節点 (Y) 節点
（管 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 (X) 節点 (Y) 節点

```
========X方向***Y方向*****************************************************************************************************
[3FL -2FL  A-C  A-1 ]| 部材長 400.0    NL=   82.9    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     55 *  55   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   10.9   -2.4  -17.7   -2.4   93.7  20.1-  14.5   30.0 | 1.1   8.7  42.6          13.0  41.0
 柱脚    3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          2.0   17.1    2.0   93.7  19.1-  14.5   30.0 | 1.1        42.6          13.0
 フープ  3-D13  2-D13 |                                                                    | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0   -0.7   -1.7  -13.2   -1.7   82.2  14.9-  14.5   30.2 | 0.8   6.4  40.6           9.6  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0          1.4   12.4    1.4   82.2  13.8-  14.5   30.2 | 0.6        40.6           9.6
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                      | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
=====================================================================================================================
[3FL -2FL  A-D  A-6 ]| 部材長 400.0    NL=   67.7    dt= 5.0                                                  |
DX*DY     55 *  55   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -9.1    3.1  -15.9    3.1   76.8  19.0-  14.8   30.2 | 1.5   7.8  39.2          11.7  41.0
 柱脚    3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0         -2.8   15.3   -2.8   76.8  18.1-  14.8   30.2 | 1.5        39.2          11.7
 フープ  3-D13  2-D13 |                                                                    | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0    4.4   -1.4   -8.7   -1.4   72.1  10.1-  14.8   30.3 | 0.7   4.0  38.2           6.0  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0          1.3    7.3    1.3   72.1   8.6-  14.8   30.3 | 0.7        38.2           6.0
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                      | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
=====================================================================================================================
[3FL -2FL  A-D  A-5 ]| 部材長 400.0    NL=   84.0    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     55 *  55   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    1.5   -0.2  -24.8   -0.2   85.5  25.0-  14.5   30.1 | 0.1  12.3  41.0          18.4  41.0
 柱脚    3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          0.1   24.2    0.1   85.5  24.3-  14.5   30.1 | 0.1        41.0          18.4
 フープ  3-D13  2-D13 |                                                                    | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0    4.9    0.8   -9.8    0.8   79.1  10.6-  14.5   30.2 | 0.4   4.7  41.7           7.0  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0         -0.8    8.8   -0.8   79.1   9.4-  14.5   30.2 | 0.4        41.7           7.0
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                      | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
=====================================================================================================================
[3FL -2FL  A-D  A-4 ]| 部材長 400.0    NL=   82.4    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     55 *  55   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -1.0    0.4  -24.1    0.4   83.4  24.5-  14.5   30.1 | 0.2  12.0  40.6          18.0  41.0
 柱脚    3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0         -0.3   23.7   -0.3   83.4  24.0-  14.5   30.1 | 0.2        40.6          18.0
 フープ  3-D13  2-D13 |                                                                    | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0    5.0    0.5   -9.7    0.5   77.4  10.2-  14.5   30.2 | 0.2   4.6  41.4           6.9  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0         -0.3    8.7   -0.3   77.4   9.0-  14.5   30.2 | 0.2        41.4           6.9
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                      | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
=====================================================================================================================
[3FL -2FL  A-D  A-3 ]| 部材長 400.0    NL=  105.1    dt= 6.0                                                  |                Y方向：耐力壁付
DX*DY     55 *  55   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -4.2   -2.4  -24.5   -2.4  101.9  26.9-  13.5   29.9 | 1.1  12.1  45.7          18.1  41.0
 柱脚    3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          2.0   23.8    2.0  101.9  25.8-  13.5   29.9 | 1.1        45.7          18.1
 フープ  3-D13  2-D13 |                                                                    | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0   58.3    0.0    0.0    0.0   47.8   0.0-  13.5   27.8 | 0.0   0.0  45.7          18.1  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0          0.0    0.0    0.0   47.8   0.0-  13.5   27.8 | 0.0        45.7          18.1
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                      | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
=====================================================================================================================
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 Δ：長期 (X) 節点 (Y) 節点
（管 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 (X) 節点 (Y) 節点

```
========X方向***Y方向*****************************************************************************************************
[3FL -2FL  A-D  A-2 ]| 部材長 400.0    NL=  109.1    dt= 6.0                                                  |                Y方向：耐力壁付
DX*DY     55 *  55   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    2.9    2.2  -25.1    2.2  106.2  27.3-  13.3   29.9 | 1.0  12.4  46.0          18.6  41.0
 柱脚    3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0         -1.6   24.4   -1.6  106.2  26.0-  13.3   29.9 | 1.0        46.0          18.6
 フープ  3-D13  2-D13 |                                                                    | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0   64.0    0.0    0.0    0.0   45.1   0.0-  13.3   27.3 | 0.0   0.0  46.0          18.6  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0          0.0    0.0    0.0   45.1   0.0-  13.3   27.3 | 0.0        46.0          18.6
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                      | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
=====================================================================================================================
[3FL -2FL  A-D  A-1 ]| 部材長 400.0    NL=   65.5    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     55 *  55   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    9.9   -3.1  -15.8   -3.1   75.4  18.9-  14.8   30.3 | 1.4   7.8  39.9          11.7  41.0
 柱脚    3-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          2.4   15.2    2.4   75.4  17.6-  14.8   30.3 | 1.4        39.9          11.7
 フープ  3-D13  2-D13 |                                                                    | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0    4.8   -0.7   -8.3   -0.7   70.3   9.0-  14.8   30.3 | 0.3   3.9  37.8           5.8  33.4
 副筋柱頭   3       3 |   柱脚   0.0          0.4    7.2    0.4   70.3   7.6-  14.8   30.3 | 0.3        37.8           5.8
   柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D25  柱脚 8-D25                                      | Qa= 16.5 (α=1.00)  内法 327.5
=====================================================================================================================

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812 Δ：長期 (X) 節点 (Y) 節点
（管 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812 水平 (X) 節点 (Y) 節点

========X方向***Y方向*****************************************************************************************************
[2FL -1FL  A-A  A-6 ]| 部材長 400.0    NL=  107.0    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     60 *  60   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    4-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0  -17.8    3.0  -18.9    3.0  124.8  21.9-  19.6   41.5 | 1.5   9.4  61.3          14.1  47.1
 柱脚    4-D25  3-D25 |   柱脚   0.0         -3.0   18.7   -3.0  124.8  21.7-  19.6   41.5 | 1.5        61.3          14.1
 フープ  3-D13  3-D13 |                                                                    | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0   -9.3    0.7  -12.7    0.7  116.3  13.4-  18.1   37.4 | 0.3   5.2  52.1           9.3  47.1
 副筋柱頭   4       3 |   柱脚   0.0         -0.2   12.0   -0.2  116.3  12.2-  18.1   37.4 | 0.3        52.1           9.3
   柱脚     4       3 | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                    | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=====================================================================================================================
[2FL -1FL  A-A  A-5 ]| 部材長 400.0    NL=  126.8    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     60 *  60   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    4-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0    2.7    0.7  -31.3    0.7  124.1  32.0-  18.5   41.5 | 0.4  15.8  62.3          22.7  47.1
 柱脚    4-D25  3-D25 |   柱脚   0.0         -0.9   31.7   -0.9  124.1  32.6-  18.5   41.5 | 0.4        62.3          22.7
 フープ  3-D13  3-D13 |                                                                    | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  -11.7   -0.6  -15.7   -0.6  115.1  16.3-  17.0   37.4 | 0.4   7.7  56.5          11.5  47.1
 副筋柱頭   4       3 |   柱脚   0.0          1.0   15.1    1.0  115.1  16.1-  17.0   37.4 | 0.4        56.5          11.5
   柱脚     4       3 | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                    | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=====================================================================================================================
[2FL -1FL  A-A  A-4 ]| 部材長 400.0    NL=  127.4    dt= 6.0                                                  |
DX*DY     60 *  60   |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS     MaL    MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱頭    4-D25  3-D25 |<X>柱頭   0.0   -0.1    0.2  -30.4    0.2  127.5  30.6-  18.5   41.5 | 0.1  15.2  61.9          22.8  47.1
 柱脚    4-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          0.3   30.5    0.3  127.3  30.3-  18.5   41.5 | 0.1        61.9          22.8
 フープ  3-D13  3-D13 |                                                                    | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  -11.9   -0.7  -16.0   -0.7  115.5  16.7-  17.0   37.4 | 0.6   7.8  56.6          11.7  47.1
 副筋柱頭   4       3 |   柱脚   0.0          1.6   15.2    1.6  115.5  16.3-  17.0   37.4 | 0.6        56.6          11.7
   柱脚     4       3 | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                    | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=====================================================================================================================
```

*** Super Build / SS1 *** [ADMINISTRATION BUILDING] UNION SYSTEM 751216 PAGE- 152
(RC住 検定計算2)

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：(SD30) rft 長期=1970 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：(SD30) wft 長期=1970 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 節点 〈Y〉 節点
水平 〈X〉 節点 〈Y〉 節点

========X方向===Y方向==========

[2FL -1FL A-A A-3]| 部材長 400.0 NL= 127.7 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	0.1	0.7	-30.4	0.7	127.6	31.1→	18.5	41.5	0.5	15.3	61.9	22.9	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		-1.1	30.7	-1.1	127.6	31.6→	18.5	41.5	0.5		61.9	22.9	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	-11.5	-0.3	-16.3	-0.3	116.2	16.6→	17.0	37.4	0.2	8.0	56.6	12.0	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		0.5	15.5	0.5	116.2	16.0→	17.0	37.4	0.2		56.6	12.0	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-A A-2]| 部材長 400.0 NL= 127.7 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-2.7	0.3	-31.5	0.3	130.4	31.8→	18.5	41.4	0.2	15.9	62.4	23.8	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		-0.3	32.0	-0.3	130.4	32.3→	18.5	41.4	0.2		62.4	23.8	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 21.0 (α=1.05) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	-11.8	-0.4	-16.8	-0.4	115.9	17.2→	17.0	37.4	0.3	8.2	56.7	12.3	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		0.6	16.0	0.6	115.9	16.6→	17.0	37.4	0.3		56.7	12.3	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-A A-1]| 部材長 400.0 NL= 105.6 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	17.8	-2.2	-19.1	-2.2	123.4	21.3→	19.7	41.6	1.0	9.6	61.0	14.4	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		1.6	19.2	1.6	123.4	20.8→	19.7	41.6	1.0		61.0	14.4	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	-11.0	1.1	-14.8	1.1	116.6	15.9→	18.2	37.4	0.5	7.0	52.1	10.5	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		-0.9	13.3	-0.9	116.6	14.2→	18.2	37.4	0.5		52.1	10.5	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-B A-6]| 部材長 400.0 NL= 144.6 dt= 6.0 Y方向：耐力壁付

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-20.8	-3.5	-22.8	-3.5	123.8	26.3→	16.9	41.5	1.5	11.4	68.8	17.1	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		2.5	22.7	2.5	123.8	25.2→	16.9	41.5	1.5		68.8	17.1	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	-55.9	0.0	0.0	0.0	200.5	0.0→	15.3	36.8	0.0	0.0	68.8	17.1	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	200.5	0.0→	15.3	36.8	0.0		68.8	17.1	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-B A-5]| 部材長 400.0 NL= 135.8 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	3.7	1.7	-35.8	1.7	132.1	37.5→	17.8	41.4	0.9	18.1	64.2	27.1	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		-1.9	36.3	-1.9	132.1	38.2→	17.8	41.4	0.9		64.2	27.1	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	1.9	4.4	-24.1	4.4	133.9	28.5→	16.3	37.4	2.2	12.0	56.3	18.0	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		-4.2	24.0	-4.2	133.9	28.2→	16.3	37.4	2.2		56.3	18.0	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

*** Super Build / SS1 *** [ADMINISTRATION BUILDING] UNION SYSTEM 751216 PAGE- 153
(RC住 検定計算2)

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：(SD30) rft 長期=1970 短期=2812
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：(SD30) wft 長期=1970 短期=2812

Δ：長期 〈X〉 節点 〈Y〉 節点
水平 〈X〉 節点 〈Y〉 節点

========X方向===Y方向==========

[2FL -1FL A-B A-4]| 部材長 400.0 NL= 141.0 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-0.1	0.1	-34.6	0.1	141.1	34.7→	17.3	41.2	0.2	17.4	64.5	26.1	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		0.6	34.8	0.6	140.9	35.4→	17.3	41.2	0.2		64.5	26.1	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	1.9	4.6	-24.5	4.6	139.1	29.1→	15.7	37.4	2.4	12.2	57.3	18.3	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		-4.8	24.4	-4.8	139.1	29.2→	15.7	37.4	2.4		57.3	18.3	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-B A-3]| 部材長 400.0 NL= 139.0 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-0.1	0.8	-34.7	0.8	139.1	35.5→	17.5	41.3	0.5	17.4	64.1	26.1	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		-1.3	35.0	-1.3	139.1	36.3→	17.5	41.3	0.5		64.1	26.1	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	-0.6	3.8	-25.3	3.8	139.6	29.1→	15.9	37.4	1.8	12.5	56.7	18.7	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		-3.5	24.8	-3.5	139.6	28.3→	15.9	37.4	1.8		56.7	18.7	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-B A-2]| 部材長 400.0 NL= 140.0 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-3.5	-0.3	-35.9	-0.3	136.5	36.2→	17.4	41.3	0.3	18.1	64.9	27.1	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		0.7	36.5	0.7	136.5	37.2→	17.4	41.3	0.3		64.9	27.1	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	0.2	4.5	-25.6	4.5	139.8	30.1→	15.8	37.4	2.3	12.7	56.8	19.0	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		-4.4	25.3	-4.4	139.8	29.7→	15.8	37.4	2.3		56.8	19.0	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-B A-1]| 部材長 400.0 NL= 124.0 dt= 6.0

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	20.7	0.3	-22.9	0.3	103.3	23.2→	18.7	41.9	0.2	11.6	65.2	17.4	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		-0.6	23.4	-0.6	103.3	24.0→	18.7	41.9	0.2		65.2	17.4	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	1.6	2.6	-22.4	2.6	122.4	26.0→	17.2	37.4	1.2	11.6	54.0	17.4	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		-2.3	22.6	-2.3	122.4	25.1→	17.2	37.4	1.2		54.0	17.4	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

[2FL -1FL A-C A-5]| 部材長 400.0 NL= 151.6 dt= 6.0 Y方向：耐力壁付

DX*DY	60 * 60		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS
柱頭	4-D25	3-D25	〈X〉柱頭	0.0	-21.2	-2.6	-23.1	-2.6	130.4	25.7→	16.2	41.4	1.1	11.6	70.1	17.4	47.1
柱脚	4-D25	3-D25	柱脚	0.0		1.9	23.1	1.9	130.4	25.0→	16.2	41.4	1.1		70.1	17.4	
フープ	3-D13	3-D13											Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				
	φ100	φ100	〈Y〉柱頭	0.0	55.9	0.0	0.0	0.0	207.5	0.0→	14.6	35.6	0.0	0.0	70.1	17.4	47.1
副筋柱頭	4	3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	207.5	0.0→	14.6	35.6	0.0		70.1	17.4	
柱脚	4	3	全鉄筋 柱頭 10-D25 柱脚 10-D25										Qa= 19.8 (α=1.00) 内法 320.0				

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 <X> 節点 <Y> 節点
水平 <X> 節点 <Y> 節点

```
********X方向***Y方向*****************************************************************************************************************
[2FL -1FL  A-C  A-5 ]| 部材長 400.0   NL=  163.0    dt= 6.0                                                   |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   3.7    0.6  -36.5    0.6  159.3  37.1←    14.9   40.9 | 0.3  18.4  69.0          27.6  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -0.5   37.0   -0.5  159.3  37.5←    14.9   40.9 | 0.3        69.0          27.6
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  -1.9   -4.3  -24.1   -4.3  161.1  28.4←    13.3   37.4 | 2.1  12.0  61.2          19.0  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0          3.8   24.0    3.8  161.1  27.8←    13.3   37.4 | 2.1        61.2          19.0
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-C  A-4 ]| 部材長 400.0   NL=  165.0    dt= 6.0                                                   |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0  -1.2   -0.2  -35.5   -0.2  163.8  35.7←    14.6   40.8 | 0.2  17.8  69.0          26.7  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0           0.6   35.7    0.6  163.8  36.3←    14.6   40.8 | 0.2        69.0          26.7
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  -1.9   -4.4  -24.5   -4.4  163.1  28.9←    13.1   37.4 | 2.3  12.2  61.5          18.3  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0           4.6   24.4    4.6  163.1  29.0←    13.1   37.4 | 2.3        61.5          18.3
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-C  A-3 ]| 部材長 400.0   NL=  188.7    dt= 6.0                                   Y方向：耐力壁付 |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0  -4.1   -1.3  -35.5   -1.3  184.6  36.8←    11.9   40.3 | 0.4  17.8  73.1          26.7  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0           0.4   35.8    0.4  184.6  38.2←    11.9   40.3 | 0.4        73.1          26.7
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0 -93.6    0.0    0.0    0.0  282.3   0.0←    10.5   31.5 | 0.0   0.0  73.1          26.7  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0           0.0    0.0    0.0  282.3   0.0←    10.5   31.5 | 0.0        73.1          26.7
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-C  A-2 ]| 部材長 400.0   NL=  173.5    dt= 6.0                                   Y方向：耐力壁付 |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   0.6    1.4  -36.5    1.4  172.9  37.9←    13.7   40.6 | 0.5  18.4  70.3          27.6  55.3
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -0.6   37.1   -0.6  172.9  37.7←    13.7   40.6 | 0.5        70.3          27.6
 フープ 4-D13   2-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0 -83.1    0.0    0.0    0.0  256.6   0.0←    12.1   33.9 | 0.0   0.0  70.3          27.6  38.6
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0           0.0    0.0    0.0  256.6   0.0←    12.1   33.9 | 0.0        70.3          27.6
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-C  A-1 ]| 部材長 400.0   NL=  135.2    dt= 6.0                                                   |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0  22.2   -1.6  -23.5   -1.6  157.4  25.2←    17.9   41.0 | 0.6  11.9  67.4          17.8  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0           0.6   24.1    0.6  157.4  24.7←    17.9   41.0 | 0.6        67.4          17.8
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  -1.6   -2.0  -23.4   -2.0  133.6  25.4←    16.3   37.4 | 0.9  11.6  56.1          17.4  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0           1.5   22.8    1.5  133.6  24.3←    16.3   37.4 | 0.9        56.1          17.4
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1970 短期=2812
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1970 短期=2812

Δ：長期 <X> 節点 <Y> 節点
水平 <X> 節点 <Y> 節点

```
********X方向***Y方向*****************************************************************************************************************
[2FL -1FL  A-D  A-6 ]| 部材長 400.0   NL=  110.2    dt= 6.0                                                   |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0 -15.2    3.2  -20.2    3.2  129.4  23.4←    19.5   41.4 | 1.5  10.1  62.2          15.1  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -2.8   20.1   -2.8  129.4  22.9←    19.5   41.4 | 1.5        62.2          15.1
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0   9.3   -1.1  -12.7   -1.1  119.5  13.8←    18.0   37.4 | 0.4   6.2  52.7           9.3  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0           0.5   12.0    0.5  119.5  12.5←    18.0   37.4 | 0.4        52.7           9.3
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-D  A-5 ]| 部材長 400.0   NL=  139.3    dt= 6.0                                                   |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   3.0   -0.2  -33.4   -0.2  141.3  34.6←    17.6   41.2 | 0.2  16.9  64.5          25.3  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0           0.4   33.9    0.4  141.3  34.3←    17.6   41.2 | 0.2        64.5          25.3
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  11.7    0.6  -15.7    0.6  126.6  16.3←    16.0   37.4 | 0.3   7.7  58.6          11.5  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0          -0.7   15.1   -0.7  126.6  15.8←    16.0   37.4 | 0.3        58.6          11.5
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-D  A-4 ]| 部材長 400.0   NL=  135.4    dt= 6.0                                                   |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0  -1.1    0.1  -32.5    0.1  136.5  32.6←    17.8   41.3 | 0.1  16.3  63.6          24.4  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0           0.1   32.8    0.1  134.3  32.9←    17.8   41.4 | 0.1        63.6          24.4
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 27.8 (α=1.40)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  11.9    0.8  -16.0    0.8  123.5  16.8←    16.3   37.4 | 0.7   7.8  58.1          11.7  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0          -1.9   15.2   -1.9  123.5  17.1←    16.3   37.4 | 0.7        58.1          11.7
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-D  A-3 ]| 部材長 400.0   NL=  151.3    dt= 6.0                                   Y方向：耐力壁付 |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0  -4.1   -1.6  -32.5   -1.6  147.2  34.1←    16.2   41.1 | 0.6  16.3  67.1          24.4  47.1
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0           0.9   22.7    0.9  147.2  33.6←    16.2   41.1 | 0.6        67.1          24.4
 フープ 3-D13   3-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0 105.6    0.0    0.0    0.0   45.7   0.0←    14.6   30.9 | 0.0   0.0  67.1          24.4  47.1
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0           0.0    0.0    0.0   45.7   0.0←    14.6   30.9 | 0.0        67.1          24.4
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
[2FL -1FL  A-D  A-2 ]| 部材長 400.0   NL=  153.8    dt= 6.0                                   Y方向：耐力壁付 |
DX*DY    60 *  60    |        位置     NE     ML     ME     ML'     NS     MS      MaL    MaS  | QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   4-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   1.3    1.2  -33.6    1.2  152.5  34.6←    15.9   41.0 | 0.6  16.9  67.0          25.3  55.5
 柱脚   4-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -1.0   34.1   -1.0  152.5  35.1←    15.9   41.0 | 0.6        67.0          25.3
 フープ 4-D13   2-D13 |                                                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
        φ100    φ100 |<Y>柱頭   0.0  24.7    0.0    0.0    0.0   52.1   0.0←    14.3   33.7 | 0.0   0.0  67.0          25.3  38.6
 副筋柱頭   4      3  |   柱脚   0.0           0.0    0.0    0.0   52.1   0.0←    14.3   33.7 | 0.0        67.0          25.3
    柱脚    4      3  | 全鉄筋 柱頭 10-D25  柱脚 10-D25                                       | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
=================================================================================================================================
```

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2912
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 (X) 部材 (Y) 部材
水平 (X) 部材 (Y) 部材

```
********X方向***Y方向*********************************************************************************************************
[2FL -1FL  A-0  A-1 ]| 部材長 400.0    NL=  105.5    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     60 *  60   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     4-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0   20.1    -2.2   -20.6    -2.2   125.6   22.8→    19.7    41.5 |  1.0  10.4  61.5          15.6  47.1
 柱脚     4-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           1.8    20.9     1.8   125.6   22.7←    19.7    41.5 |  1.0        61.5          15.6
 フープ   3-D13  3-D13 |                                                                            | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0   11.0    -0.5   -14.8    -0.5   119.5   15.3→    18.3    37.4 |  0.1   7.0  52.1          10.5  47.1
 副筋柱筋  4      3    |   柱脚   0.0          -0.2    13.3    -0.2    94.5   13.5←    19.2    37.4 |  0.1        52.1          10.5
   柱脚    4      3    | 全鉄筋 柱筋 10-D25  柱脚 10-D25                                            | Qa= 19.8 (α=1.00)  内法 320.0
*****************************************************************************************************************************

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2912
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ：長期 (X) 部材 (Y) 部材
水平 (X) 部材 (Y) 部材

********X方向***Y方向*********************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-A  A-6 ]| 部材長 565.0    NL=  152.4    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0  -33.1     4.7   -36.2     4.7   185.5   40.9→    31.9    68.2 |  1.9  13.6 105.9          20.4  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          -5.8    40.7    -5.8   185.5   46.5←    31.9    68.2 |  1.9       105.9          20.4
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0  -17.2     3.9   -21.3     3.9   169.6   25.2→    26.7    54.2 |  2.3   8.0  75.9          12.0  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0          -8.8    23.8    -8.8   169.6   32.6←    26.7    54.2 |  2.3        75.9          12.0
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-A  A-5 ]| 部材長 565.0    NL=  182.6    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0    5.6     0.1   -53.5     0.1   188.2   53.4→    29.5    68.1 |  0.2  19.6 106.5          29.4  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           0.8    57.2     0.8   188.2   58.0←    29.5    68.1 |  0.2       106.5          29.4
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0  -23.6     2.8   -28.0     2.8   206.2   30.8→    24.1    55.0 |  2.0  10.5  84.0          15.7  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0          -8.1    31.0    -8.1   206.2   39.1←    24.1    55.0 |  2.0        84.0          15.7
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-A  A-4 ]| 部材長 565.0    NL=  177.4    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0   -0.3     1.1   -51.6     1.1   177.7   52.7→    30.0    68.4 |  0.8  19.9 104.1          28.3  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          -3.5    55.2    -3.5   177.7   58.7←    30.0    68.4 |  0.8       104.1          28.3
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0  -24.2     0.5   -29.6     0.5   201.6   30.1→    24.7    54.9 |  1.0  11.1  83.0          16.6  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0          -4.9    32.9    -4.9   201.6   37.7←    24.7    54.9 |  1.0        83.0          16.6
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-A  A-3 ]| 部材長 565.0    NL=  179.7    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0    0.5    -1.0   -50.8    -1.0   180.2   51.9→    29.8    63.3 |  0.8  18.4 104.7          29.6  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           3.5    53.2     3.5   180.2   56.7←    29.8    63.3 |  0.8       104.7          29.6
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0  -24.3     2.0   -30.5     2.0   204.0   32.5→    24.4    54.9 |  1.3  11.2  83.5          16.9  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0          -5.3    32.3    -5.3   204.0   37.6←    24.4    54.9 |  1.3        83.5          16.9
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2912
（普 通） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1870 短期=2912

Δ：長期 (X) 部材 (Y) 部材
水平 (X) 部材 (Y) 部材

```
********X方向***Y方向*********************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-A  A-2 ]| 部材長 565.0    NL=  180.0    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0   -5.5     0.8   -51.5     0.8   185.5   52.3→    29.8    68.2 |  0.5  18.5 105.9          27.7  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          -1.8    52.5    -1.8   185.5   54.3←    29.8    68.2 |  0.5       105.9          27.7
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0  -24.7     2.0   -30.4     2.0   204.7   32.4→    24.4    54.9 |  1.4  10.6  83.7          15.9  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0          -5.5    29.2    -5.5   204.7   34.7←    24.4    54.9 |  1.4        83.7          15.9
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-A  A-1 ]| 部材長 565.0    NL=  148.7    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0   32.8    -3.3   -34.3    -3.3   181.5   37.6→    32.1    68.3 |  1.5  12.4 105.0          18.6  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           4.8    35.6     4.8   181.5   40.4←    32.1    68.3 |  1.5       105.0          18.6
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0  -23.0     2.9   -29.3     2.9   171.7   32.2→    26.9    54.3 |  1.5  10.5  76.4          15.7  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0          -5.2    29.7    -5.2   171.7   34.9←    26.9    54.3 |  1.5        76.4          15.7
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-B  A-6 ]| 部材長 565.0    NL=  206.2    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0  -28.6     1.6   -41.8     1.6   244.8   43.4→    26.7    66.5 |  1.4  15.6 117.9          23.4  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          -6.0    46.3    -6.0   244.8   52.3←    26.7    66.5 |  1.4       117.9          23.4
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0  -98.4     0.0     0.0     0.0   107.8    0.0→    21.2    51.7 |  0.0   0.0 117.9          23.4  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0           0.0     0.0     0.0   107.8    0.0←    21.2    51.7 |  0.0       117.9          23.4
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-B  A-5 ]| 部材長 565.0    NL=  203.2    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0    7.7    -0.4   -53.1    -0.4   210.9   59.5→    27.1    67.5 |  0.6  21.5 111.3          32.2  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0           3.0    62.2     3.0   210.9   65.2←    27.1    67.5 |  0.6       111.3          32.2
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0    4.8     2.4   -39.5     2.4   198.4   41.9→    21.6    54.8 |  0.4  14.4  84.4          21.6  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0           0.6    41.6     0.6   209.0   42.2←    21.6    55.0 |  0.4        84.4          21.6
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
[1FL -G.FL A-B  A-4 ]| 部材長 565.0    NL=  203.3    dt= 6.0                                                          |
DX*DY     70 *  70   |        位置      NE      ML      ME      ML'      NS      MS      MaL     MaS | QL    QE    Mu    nUMu   QD   QaS
 柱筋     6-D25  3-D25 |(X)柱筋   0.0   -0.5     1.9   -57.0     1.9   203.8   58.9→    27.1    67.7 |  1.4  20.8 109.8          31.2  60.1
 柱脚     6-D25  3-D25 |   柱脚   0.0          -5.8    60.3    -5.8   203.8   66.1←    27.1    67.7 |  1.4       109.8          31.2
 フープ   3-D13  2-D13 |                                                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
          φ100   φ100  |(Y)柱筋   0.0    5.0     4.2   -41.7     4.2   198.3   45.9→    21.5    54.9 |  1.1  15.2  84.4          22.8  50.1
 副筋柱筋  6      3    |   柱脚   0.0          -1.8    43.8    -1.8   198.3   45.6←    21.5    54.9 |  1.1        84.4          22.8
   柱脚    6      3    | 全鉄筋 柱筋 14-D25  柱脚 14-D25                                            | Qa= 27.4 (α=1.00)  内法 477.5
*****************************************************************************************************************************
```

Y方向：耐力壁付

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1970 短期=2812

Δ：長期 <X> 筋点 <Y> 筋点
水平 <X> 筋点 <Y> 筋点

```
=========X方向===Y方向==========================================================================================
[1FL -G.FL A-B  A-3 ]| 部材長 565.0    NL=  202.4    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  1.6   20.0 109.7          30.0  60.1
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0    0.7   -2.3  -55.7   -2.3   203.1  59.0←   27.3   67.7  |  1.6        109.7          30.0
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          6.7   57.3    6.7   203.1  64.0→   27.3   67.7  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        |  0.6   15.0  84.2          22.5  50.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0    4.5    2.5   -42.1    2.5   197.9  44.6←   21.7   54.9  |  0.6         84.2          22.5
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0         -0.7    42.4   -0.7   197.9  43.1→   21.7   54.9  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          |
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-B  A-2 ]| 部材長 565.0    NL=  199.8    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  0.2   19.5 110.5          29.2  60.1
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   -7.0   -0.3  -55.6   -0.3   192.8  55.9←   27.6   68.0  |  0.2        110.5          29.2
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -1.5   54.5   -1.5   206.8  56.0→   27.6   67.6  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        |  0.0   15.2  83.6          22.8  50.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0    4.6    1.9   -43.4    1.9   195.2  45.3←   22.0   54.8  |  0.0         83.6          22.8
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0          1.9    42.3    1.9   204.4  44.2→   22.0   54.9  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          |
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-B  A-1 ]| 部材長 565.0    NL=  172.5    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  0.5   13.4 111.2          20.1  60.1
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   37.7   -0.6  -38.1   -0.6   210.2  39.7←   30.4   67.5  |  0.5        111.2          20.1
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          1.9    37.3    1.9   210.2  39.2→   30.4   67.5  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        |  0.3   15.4  77.5          23.1  50.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0    4.2    1.3   -43.2    1.3   168.3  44.5←   25.2   54.2  |  0.3         77.5          23.1
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0         -0.2    43.8   -0.2   168.3  44.0→   25.2   54.2  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          |
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-C  A-5 ]| 部材長 565.0    NL=  215.7    dt= 6.0                                  |                Y方向：耐力壁付
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0  -39.2    0.2   -42.2    0.2   254.9  42.4←   25.5   66.1  |  0.5   15.8 119.8          23.7  60.1
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -2.7    46.9   -2.7   254.9  49.5→   25.5   66.1  |  0.5        119.8          23.7
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0   98.4    0.0     0.0    0.0   314.1   0.0←   20.0   52.8  |  0.0    0.0 119.8          23.7  50.1
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0          0.0     0.0    0.0   314.1   0.0→   20.0   52.8  |  0.0        119.8          23.7
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-C  A-3 ]| 部材長 565.0    NL=  236.5    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  0.5   21.9 117.8          32.8  60.1
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0    7.6   -0.9  -50.0   -0.8   244.1  60.8←   22.7   66.5  |  0.5        117.8          32.8
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          1.6    63.3    1.6   244.1  64.9→   22.7   66.5  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        |  0.4   14.4  90.9          21.6  50.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0   -4.8   -2.3  -39.5   -2.3   231.7  41.8←   17.4   55.2  |  0.4         90.9          21.6
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0         -0.4    41.5   -0.4   241.3  42.0→   17.4   55.2  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          |
==========================================================================================================================
```


コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：[SD30] rft 長期=1870 短期=2812
（ 普 通 ） Lfs= 7.0 フープ：[SD30] wft 長期=1970 短期=2812

Δ：長期 <X> 筋点 <Y> 筋点
水平 <X> 筋点 <Y> 筋点

```
=========X方向===Y方向==========================================================================================
[1FL -G.FL A-C  A-4 ]| 部材長 565.0    NL=  227.3    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  1.2   21.1 115.0          31.6  60.1
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   -1.7    1.5   -57.9    1.5   229.0  59.4←   23.9   67.0  |  1.2        115.0          31.6
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -4.9    61.1   -4.9   229.0  66.0→   23.9   67.0  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        |  1.0   15.2  89.2          22.8  50.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0   -5.0   -4.1   -41.7   -4.1   222.3  45.8←   18.5   55.1  |  1.0         89.2          22.8
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0          1.3    43.8    1.3   222.3  45.1→   18.5   55.1  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          |
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-C  A-3 ]| 部材長 565.0    NL=  255.4    dt= 6.0                                  |                Y方向：耐力壁付
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   -3.4   -2.8   -57.7   -2.8   252.0  60.5←   20.2   66.2  |  1.5   20.9 120.4          31.3  60.1
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          5.8    60.4    5.8   252.0  66.2→   20.2   66.2  |  1.5        120.4          31.3
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0 -178.6    0.0     0.0    0.0   434.0   0.0←   15.0   39.7  |  0.0    0.0 120.4          31.3  50.1
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0          0.0     0.0    0.0   434.0   0.0→   15.0   39.7  |  0.0        120.4          31.3
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-C  A-2 ]| 部材長 565.0    NL=  223.6    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  0.2   20.6 105.7          30.9  50.1
 柱頭   5-D25   6-D25 |<X>柱頭   0.0   -3.0    0.1   -57.7    0.1   226.6  57.8←   22.6   63.0  |  0.2        105.7          30.9
 柱脚   5-D25   6-D25 |   柱脚   0.0          -0.9    58.3   -0.9   226.6  59.2→   22.6   63.0  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 2-D13   3-D13 |                                                                        |  2.9   18.0 128.7          27.0  60.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0  -88.2    2.6   -52.2    2.6   311.8  54.8←   24.4   63.3  |  2.9        128.7          27.0
 副筋柱頭   5      6  |   柱脚   0.0         -13.8    49.4  -13.8   311.8  63.2→   24.4   63.3  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   5      6  | 全鉄筋 柱頭 18-D25  柱脚 18-D25                                          |
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-C  A-1 ]| 部材長 565.0    NL=  184.2    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  0.5   13.5 113.9          20.2  60.1
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0   39.6   -1.0   -38.6   -1.0   223.8  39.6←   29.4   67.1  |  0.5        113.9          20.2
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          1.9    37.2    1.9   223.8  39.1→   29.4   67.1  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        |  0.2   15.4  80.2          23.1  50.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0   -4.2   -0.2   -43.2   -0.2   180.0  43.4←   23.9   54.5  |  0.2         80.2          23.1
 副筋柱頭   6      3  |   柱脚   0.0         -1.3    43.8   -1.3   198.4  45.1→   23.9   54.7  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          |
==========================================================================================================================
[1FL -G.FL A-D  A-6 ]| 部材長 565.0    NL=  156.0    dt= 6.0                                  |  QL    QE    Mu    nYMu   QD    QaS
DX*DY    70 *  70    |        位置      NE     ML     ME    ML'     NS     MS     MaL    MaS   |  1.7   14.3 107.2          21.4  60.1
 柱頭   6-D25   3-D25 |<X>柱頭   0.0  -35.5    4.0   -38.0    4.0   191.5  42.0←   31.6   68.0  |  1.7        107.2          21.4
 柱脚   6-D25   3-D25 |   柱脚   0.0          -5.3    42.9   -5.3   191.5  48.2→   31.6   68.0  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
 フープ 3-D13   2-D13 |                                                                        |  2.2    8.0  76.7          12.0  50.1
        @100    @100 |<Y>柱頭   0.0   17.2   -4.2   -21.3   -4.2   173.2  25.5←   26.5   54.3  |  2.2         76.7          12.0
 副筋柱頭   5      3  |   柱脚   0.0          8.2    23.8    8.2   173.2  32.0→   26.5   54.3  | Qa= 27.4  (α=1.00)  内法 477.5
   柱脚   6      3  | 全鉄筋 柱頭 14-D25  柱脚 14-D25                                          |
==========================================================================================================================
```

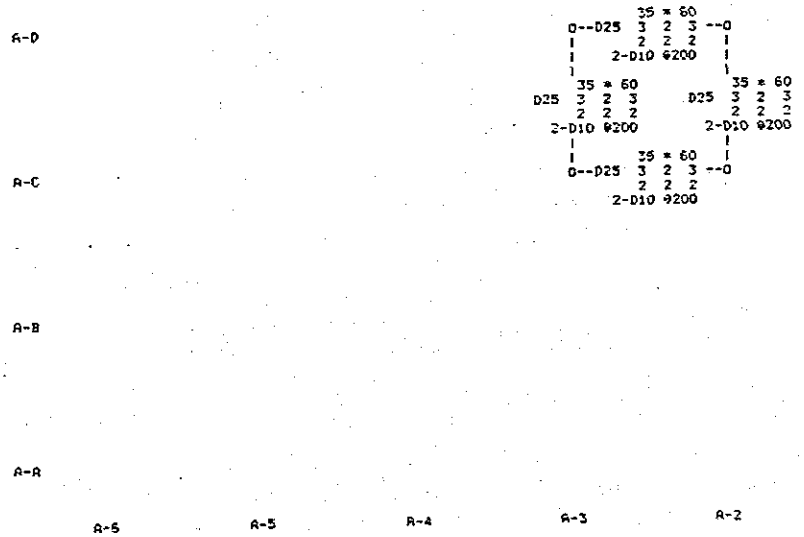
コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 主 筋：(SD30) rft 長期=1970 短期=2812
(普 通) Lfs= 7.0 フープ：(SD30) wft 長期=1870 短期=2812

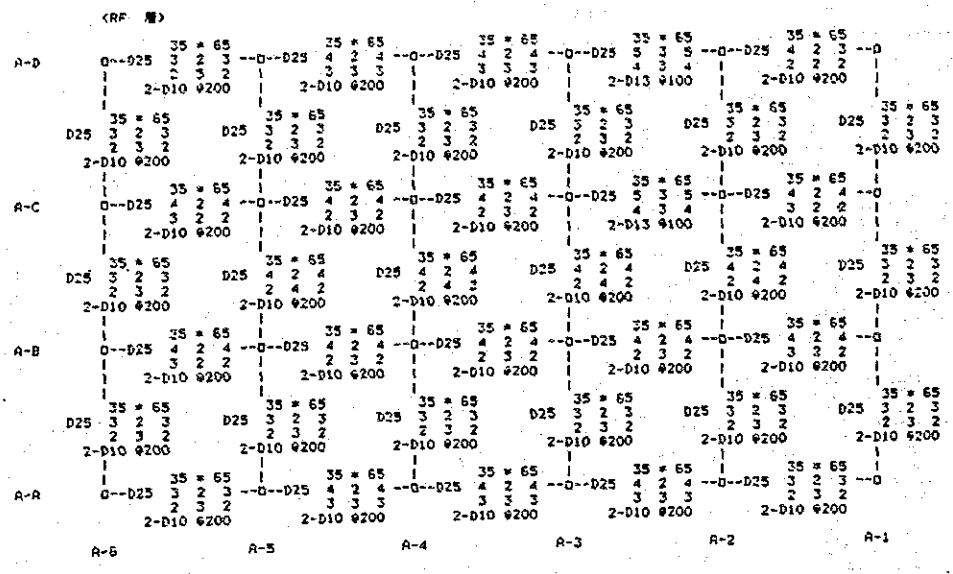
Δ：長期 (X) 節点 (Y) 節点
水平 (X) 節点 (Y) 節点

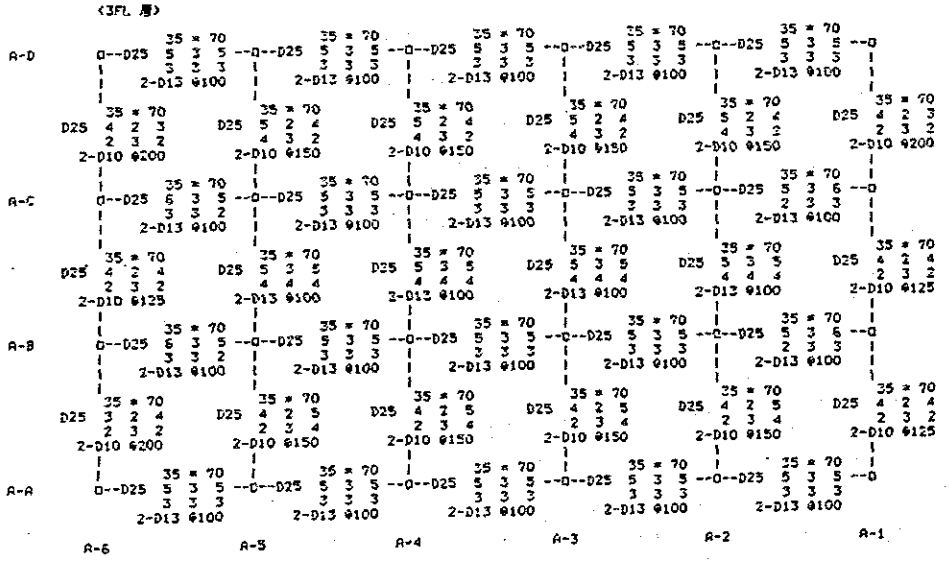
********X方向***Y方向																							
[1FL -G.FL A-D A-5]			部材長	565.0	NL=	195.4	dt= 6.0																
DX*DY	70 *	70		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS				
柱頭	6-D25	3-D25	(X)柱頭	0.0	6.2	-1.5	-56.4	-1.5	201.6	57.9→	29.1	67.7		0.6	20.7	109.4		31.0	60.1				
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		1.7	60.4	1.7	201.6	62.1→	29.1	67.7		0.6		109.4		31.0					
フープ	3-D13	2-D13												Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
	φ100	φ100	(Y)柱頭	0.0	23.6	-3.2	-28.0	-3.2	219.0	21.2→	22.5	55.1		1.9	10.5	86.6		15.7	50.1				
副筋柱頭	6	3	柱脚	0.0		7.4	31.0	7.4	219.0	38.4→	22.5	55.1		1.9		86.6		15.7					
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頭 14-D25		柱脚 14-D25								Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
[1FL -G.FL A-D A-4]			部材長	565.0	NL=	183.4	dt= 6.0																
DX*DY	70 *	70		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS				
柱頭	6-D25	3-D25	(X)柱頭	0.0	-1.5	1.0	-54.3	1.0	184.9	55.3→	29.4	68.2		0.7	19.9	105.7		29.8	60.1				
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		-2.8	57.8	-2.8	184.9	60.6→	29.4	68.2		0.7		105.7		29.8					
フープ	3-D13	2-D13												Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
	φ100	φ100	(Y)柱頭	0.0	24.2	-0.3	-29.6	-0.3	207.6	29.9→	24.0	55.0		0.9	11.1	84.3		16.6	50.1				
副筋柱頭	6	3	柱脚	0.0		4.4	32.8	4.4	207.6	37.2→	24.0	55.0		0.9		84.3		16.6					
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頭 14-D25		柱脚 14-D25								Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
[1FL -G.FL A-D A-3]			部材長	565.0	NL=	197.6	dt= 6.0											Y方向：耐力壁付					
DX*DY	70 *	70		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS				
柱頭	6-D25	3-D25	(X)柱頭	0.0	-3.6	-1.6	-54.6	-1.6	194.0	56.2→	27.9	68.0		0.7	20.0	109.3		30.0	60.1				
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		2.5	59.5	2.5	194.0	61.0→	27.9	68.0		0.7		109.3		30.0					
フープ	3-D13	2-D13												Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
	φ100	φ100	(Y)柱頭	0.0	198.4	0.0	0.0	0.0	-0.9	0.0→	22.3	24.3		0.0	0.0	109.3		30.0	50.1				
副筋柱頭	6	3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	-0.8	0.0→	22.3	24.3		0.0		109.3		30.0					
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頭 14-D25		柱脚 14-D25								Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
[1FL -G.FL A-D A-2]			部材長	565.0	NL=	201.0	dt= 6.0																
DX*DY	70 *	70		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS				
柱頭	5-D25	10-D25	(X)柱頭	0.0	-1.7	0.2	-55.6	0.2	202.7	55.8→	25.5	63.4		0.0	20.2	100.8		30.3	50.1				
柱脚	5-D25	10-D25	柱脚	0.0		0.2	59.4	0.2	199.3	58.6→	25.5	63.4		0.0		100.8		30.3					
フープ	2-D13	5-D13												Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
	φ100	φ100	(Y)柱頭	0.0	108.2	-11.9	-59.9	-11.9	309.2	71.8→	34.9	78.2		7.3	19.0	163.5		28.5	80.1				
副筋柱頭	5	10	柱脚	0.0		29.0	47.0	29.0	309.2	76.0→	34.9	78.2		7.3		163.5		28.5					
柱脚	5	10	全鉄筋	柱頭 22-D25		柱脚 22-D25								Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
[1FL -G.FL A-D A-1]			部材長	565.0	NL=	148.5	dt= 6.0																
DX*DY	70 *	70		位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS		QL	QE	Mu	nMu	QD	QaS				
柱頭	6-D25	3-D25	(X)柱頭	0.0	36.1	-3.6	-35.9	-3.6	184.6	39.5→	32.1	68.2		1.5	12.9	105.7		19.3	60.1				
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		4.7	36.8	4.7	184.6	41.5→	32.1	68.2		1.5		105.7		19.3					
フープ	3-D13	2-D13												Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					
	φ100	φ100	(Y)柱頭	0.0	23.0	-1.7	-29.3	-1.7	171.5	31.0→	28.9	54.3		1.1	10.5	76.3		15.7	50.1				
副筋柱頭	6	3	柱脚	0.0		4.1	29.7	4.1	171.5	33.8→	28.9	54.3		1.1		76.3		15.7					
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頭 14-D25		柱脚 14-D25								Qa= 27.4		(α=1.00)		内法 477.5					

[梁配筋リスト(平面形式)]

<P·HF層>




(RF 層)
A-D
A-C
A-B
A-A
A-6
A-5
A-4
A-3
A-2
A-1


(3FL 層)
A-D
A-C
A-B
A-A
A-6
A-5
A-4
A-3
A-2
A-1

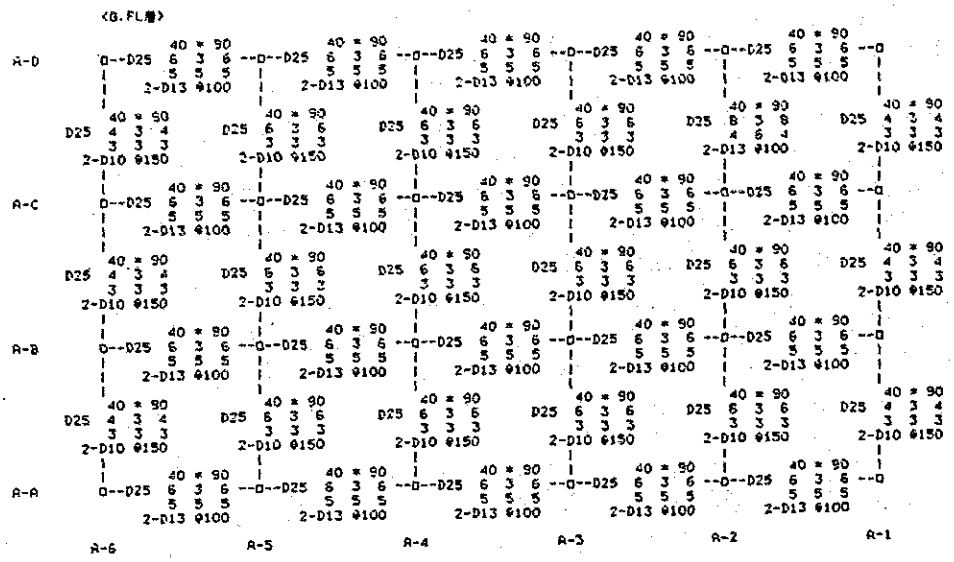
<2FL 層>

```
                40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75
A-D        O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O
           |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |
           |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |
           |                |                |                |                |                |
            40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75
       D25  4  2  4     D25  5  3  5     D25  5  3  5     D25  5  3  5     D25  5  3  5     D25  4  2  4
            2  3  2          3  3  3          3  3  3          3  3  3          3  3  3          2  3  2
         2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150
           |                |                |                |                |                |
           |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |
A-C        O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O
           |       4  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  4  |
           |    2-D13 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @100  |    2-D13 @100  |
           |                |                |                |                |                |
            40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75
       D25  5  3  5     D25  6  3  6     D25  6  3  6     D25  6  3  6     D25  6  3  6     D25  5  3  5
            3  3  3          3  4  3          3  4  3          3  4  3          3  4  3          3  3  3
         2-D10 @150       2-D13 @100       2-D13 @100       2-D13 @100       2-D13 @100       2-D10 @150
           |                |                |                |                |                |
           |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |
A-B        O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O
           |       4  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  4  |
           |    2-D13 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @100  |    2-D13 @100  |
           |                |                |                |                |                |
            40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75          40 * 75
       D25  4  2  4     D25  5  3  5     D25  5  3  5     D25  5  3  5     D25  5  3  5     D25  4  2  4
            2  3  2          3  3  3          3  3  3          3  3  3          3  3  3          2  3  2
         2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150
           |                |                |                |                |                |
           |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |       40 * 75  |
A-A        O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O--D25  6  3  6 --O
           |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |       3  3  3  |
           |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |    2-D13 @100  |

           A-6              A-5              A-4              A-3              A-2              A-1
```


<1FL 層>

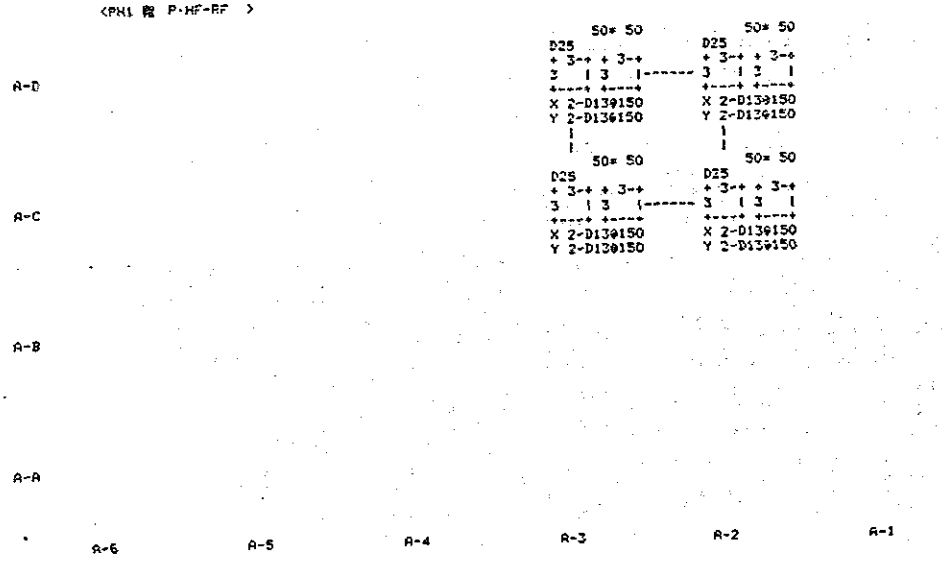
```
                45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85
A-D        O--D25  8  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  8 --O
           |       5  4  4  |       4  3  4  |       4  3  4  |       4  3  4  |       4  4  5  |
           |    2-D13 @100  |    2-D10 @150  |    2-D10 @150  |    2-D10 @150  |    2-D13 @100  |
           |                |                |                |                |                |
            45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85
       D25  5  3  6     D25  6  3  7     D25  6  3  7     D25  6  3  7     D25  6  3  7     D25  5  3  6
            3  3  4          3  3  4          3  3  4          3  3  4          3  3  4          3  3  4
         2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150
           |                |                |                |                |                |
           |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |
A-C        O--D25 10  4  8 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  8  4 10 --O
           |       5  4  5  |       4  4  4  |       4  4  4  |       4  3  4  |       5  4  5  |
           |    2-D13 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @150  |    2-D13 @100  |
           |                |                |                |                |                |
            45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85
       D25  5  3  5     D25  6  3  6     D25  6  3  6     D25  6  3  6     D25  6  3  6     D25  5  3  5
            3  3  3          3  4  3          3  4  3          3  4  3          3  4  3          3  3  3
         2-D10 @150       2-D10 @100       2-D10 @100       2-D10 @100       2-D10 @100       2-D10 @150
           |                |                |                |                |                |
           |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |
A-B        O--D25 10  4  8 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  8  4 10 --O
           |       5  4  5  |       4  4  4  |       4  4  4  |       4  4  4  |       5  4  5  |
           |    2-D13 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @100  |    2-D10 @100  |    2-D13 @100  |
           |                |                |                |                |                |
            45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85          45 * 85
       D25  6  3  5     D25  7  3  6     D25  7  3  6     D25  7  3  6     D25  7  3  6     D25  6  3  5
            4  3  3          4  3  3          4  3  3          4  3  3          4  3  3          4  3  3
         2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150       2-D10 @150
           |                |                |                |                |                |
           |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |       45 * 85  |
A-A        O--D25  8  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  7 --O--D25  7  3  8 --O
           |       5  4  4  |       4  3  4  |       4  3  4  |       4  3  4  |       4  4  5  |
           |    2-D13 @100  |    2-D10 @150  |    2-D10 @150  |    2-D10 @150  |    2-D13 @100  |

           A-6              A-5              A-4              A-3              A-2              A-1
```

<G.FL層>



[柱配置リスト(平面形式)]

<PH1 階 P-HF-RF >



< 4 階 RF -3FL >

```
        50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-D     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150
        Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150
          |               |               |               |               |               |
          |               |               |               |               |               |
        50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-C     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150
        Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150
          |               |               |               |               |               |
          |               |               |               |               |               |
        50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-B     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150
        Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150
          |               |               |               |               |               |
          |               |               |               |               |               |
        50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50          50* 50
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-A     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150     X 2-D139150
        Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150     Y 2-D139150

        A-6             A-5             A-4             A-3             A-2             A-1
```


< 3 階 3FL -2FL >

```
        55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-D     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100
        Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100
          |               |               |               |               |               |
          |               |               |               |               |               |
        55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-C     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100
        Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100
          |               |               |               |               |               |
          |               |               |               |               |               |
        55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-B     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100
        Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100
          |               |               |               |               |               |
          |               |               |               |               |               |
        55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55          55* 55
        D25             D25             D25             D25             D25             D25
        + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+     + 3-+ + 3-+
A-A     3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |------ 3   | 3   |
        +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+     +---+ +---+
        X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100     X 3-D139100
        Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100     Y 2-D139100

        A-5             A-5             A-4             A-3             A-2             A-1
```

< 2 階 2FL -1FL >

```
        60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60
A-D  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+
     4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 4-D130100        X 3-D130100
     Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 2-D130100        Y 3-D130100
       |                  |                  |                  |                  |                  |
       |                  |                  |                  |                  |                  |
        60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60
A-C  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+
     4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 4-D130100        X 3-D130100
     Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 2-D130100        Y 3-D130100
       |                  |                  |                  |                  |                  |
       |                  |                  |                  |                  |                  |
        60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60
A-B  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+
     4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100
     Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100
       |                  |                  |                  |                  |                  |
       |                  |                  |                  |                  |                  |
        60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60          60* 60
A-A  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+
     4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |------ 4   | 4   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100
     Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100        Y 3-D130100

       A-6                A-5                A-4                A-3                A-2                A-1
```


< 1 階 1FL -G.FL>

```
        70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70
A-D  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        +10-+ +10-+        + 3-+ + 3-+
     6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 5   | 5   |------ 6   | 6   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 2-D130100        X 3-D130100
     Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 5-D130100        Y 2-D130100
       |                  |                  |                  |                  |                  |
       |                  |                  |                  |                  |                  |
        70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70
A-C  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 6-+ + 6-+        + 3-+ + 3-+
     6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 5   | 5   |------ 6   | 6   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 2-D130100        X 3-D130100
     Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 3-D130100        Y 2-D130100
       |                  |                  |                  |                  |                  |
       |                  |                  |                  |                  |                  |
        70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70
A-B  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+
     6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100
     Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100
       |                  |                  |                  |                  |                  |
       |                  |                  |                  |                  |                  |
        70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70          70* 70
A-A  D25                D25                D25                D25                D25                D25
     + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+        + 3-+ + 3-+
     6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |------ 6   | 6   |
     +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+        +---+ +---+
     X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100        X 3-D130100
     Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100        Y 2-D130100

       A-6                A-5                A-4                A-3                A-2                A-1
```

475

[1] 入力データlist (INPUT LIST)

1.1 基本事項

工 事 名：WEST WHARF THERMAL PLANT PROJECT
階 伏：CANOPY (ADMINISTRATION BUILDING)
日 付：1989.05.22
担 当 者：T.U

建物形状 ：X方向 1 スパン、 Y方向 1 スパン、 全階数 1 階、

主体構造 ：RC造

**基礎用階高 [m] **	**標準用階高 [m] **	**Xスパン長 [m] **	**Yスパン長 [m] **
R.FL-G.FL 5.000	R.FL-G.FL 5.450	1 →2 4.000	A →B 6.000

G.L.から1階床までの高さ 0.200 [m]
・パラペット部分の高さ 0.000 [m]
地中梁CMQの計算方法：通常荷重（独立基礎）

1.2 コントロールデータ

・柱軸力での柱・壁の自重は、階高の中央で上下階に分配する。
・梁CMoQ算定時、壁の取り扱い方法（標準）は、階高の中央で上下の梁に分配する。
・計算途中の丸め単位 10 kg
・耐力壁の判定法（開口部の取り扱い）は、包絡開口とする。

	R.FL	G.FL
・各層標準スラブ厚	13.0	15.0

1.3 建物特殊形状

指定なし

1.4 使用材料

(1) コンクリート

階（層）	構造形式	種類	Fc	fc	fs	単位重量 [t/㎥] (柱・梁)	(床・壁)
1 (R.FL)	RC	普 通	210	70.0	7.0	2.40	2.40
〃 (G.FL)	RC	普 通	210	70.0	7.0	2.40	2.40

(2) 鉄 筋

階（層）	構造形式	主筋 種別X	主筋 種別Y	主筋 径X	主筋 径Y	(梁) せん断 種別X	せん断 種別Y	せん断 径X	せん断 径Y	(柱) 主筋 種別	主筋 径	せん断 種別	せん断 径	(壁) 種別	(床) 種別
1 (R.FL)	RC	SD30	SD30	22	22	SD30	SD30	10	10	SD30	22	SD30	13	SD30	SD30
〃 (G.FL)	RC	SD30	SD30	22	22	SD30	SD30	10	10	----	--	----	--	----	SD30

許容応力度 [kg/㎠]	種別	< 長期 > 圧・引	せん断	< 短期 > 圧・引	せん断
	SD30	1870	1870	2812	2812

1.5 荷 重

(2) 仕 上

梁 (標準仕上状態：両側仕上)

層	仕上
R.FL	SO
G.FL	SO

柱 (標準仕上状態：四面仕上)

階	仕上
1	SO

(3) 地震力計算用データ

地域係数 (Z) : 1.00
用途係数 (I) : 1.00
強度低減型の建築物にするための係数 (Sp) : 1.00

標準せん断力係数（一次設計用） X方向 : 0.20
Y方向 : 0.20
標準せん断力係数（保有耐力用） : 1.00
地震層せん断力係数の最小値 (Ci-min) : 0.05

地盤種別によるTc : 0.60 秒
P. H階の水平震度 : 0.50
一次固有周期 (T) : 自動計算

(4) 地震層せん断力係数 Ci の直接入力 (指定箇所のみ)

階	一次設計用 X方向	Y方向
1	0.100	0.100

176

1.6 部材形状登録

(1) 梁 [cm]

No	B	D
1	35	60
2	35	70

(2) 柱 [cm]

No	Dx	Dy
1	50	50

(6) 小梁 [cm] [kg/m]

No	B	D	単位重量
1	30	50	

(7) 床(小梁なし) [kg/m²]

No	スラブ用	ラーメン用	地震用
1	760	640	540

(8) 床組 [cm] <スパンで'-'の数値は、比を表します。>

No	小梁数	小梁方向	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No
101	1	X	1	300.0	1	1						

(9) 片持ち梁 [cm] [t] [t/m]

No	B	D	D'	L	P	W
1	35	60	60	300.0	0.00	0.00
2	35	60	60	100.0	0.00	0.00
3	35	60	60	125.0	0.00	0.00

(10) 張出床 [cm] [kg/m²] [t/m]

No	スラブ用	ラーメン用	地震用	L	P	先端リブ	Li	Lj
1	760	640	540	300.0	0.00	1	0.0	0.0
2	760	640	540	100.0	0.00	1	0.0	0.0
3	760	640	540	125.0	0.00	1	0.0	0.0

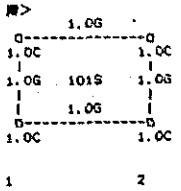
(11) 出隅・入隅 [cm] [kg/m²] [t/m]

No	スラブ用	ラーメン用	地震用	Lx	Ly	P	先端リブ
101	760	640	540	125.0	300.0	0.00	1
102	760	640	540	125.0	100.0	0.00	1

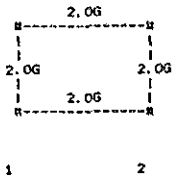
477

1.7 形状配置 《梁形状,仕上状態 G , 柱形状,仕上状態 C , 床形状 S , 壁形状,荷重伝達 W 開口 , s はスリット位置 , n は支点位置を表す。》

<R.FL層 1 層>



<G.FL層>



1.7 形状配置(ゾーン指定)

(1) 片持ち梁配置

No	層	層	フレーム	軸	軸	方向	梁No
1	2	2	2	101	102	1	1
2	2	2	1	101	102	2	2
3	2	2	101	1	2	2	3
4	2	2	102	1	2	1	3

(2) 張出床・出隅・入隅 配置

No	層	層	フレーム	軸	軸	方向	床No
1	2	2	2	101	102	1	1
2	2	2	1	101	102	2	2
3	2	2	101	1	2	2	3
4	2	2	102	1	2	1	3
5	2	2	101	2	2	2	101
6	2	2	101	1	1	3	102
7	2	2	102	2	2	1	101
8	2	2	102	1	1	4	102

428

1.9 剛性・応力

(1) 応力解析・剛性計算条件

1) 剛性条件（RC・SRC部材）

1.耐力壁のモデル化　：ブレース置換　・耐力壁まわりの柱のIは、Io の 0.00 倍とする。
　　・耐力壁まわりの袖壁をブレース置換に算入する長さは、その長さの 1.00 倍とする。
2.梁・柱　Iの計算方法　：略算法　・腰壁・垂壁（袖壁）によるIは、断面積と壁を合まないせいが等しい矩形断面に置換する。
　　・床によるIは、増大率を　片側スラブ 1.50　両側スラブ 2.00 とする。
3.梁・柱　Aの計算方法　：床（直交壁）と腰壁・垂壁（袖壁）を考慮する。
4.開域の計算方法　：開口の処理は、開口全体を包絡する矩形とする。
　　最大値　λL　の係数λ＝ 0.00
　　入り長さ　αD　の係数α＝ 0.25
5.スリット壁まわり梁剛性：腰壁・垂壁・袖壁を考慮する。

2) 応力条件

1.せん断による変形　：考慮する
2.軸力による変形　：鉛直・水平荷重時共考慮する。
3.支点の状態　：ピン

1.10 断面算定

(1) 断面算定条件

1) 共通項目

1. 計算方法　：主筋・せん断補強筋共に検定
2. 端部の断面算定位置は、軸心とする。

《応力採用位置》	Δ [cm]		〈X〉 鉛直	水平	〈Y〉 鉛直	水平
算定位置と、Δ [cm] 節点側との		梁：	-1	-1	-1	-1
2箇所での大きい方を採用		柱：	-1	-1	-1	-1

（ -1 は節点位置の応力）

3. 内法寸法は、開域端間（L',H'）。但し、開域端が梁・柱より節点側にある場合は梁・柱面とする。（RC・SRC）

	X方向	Y方向
4. 水平荷重時応力の割増し率	: 1.00	1.00
5. 材料強度に対する　主筋用（梁・柱）:	1.10	1.10
基準強度の割増し　スラブ筋、壁筋用 :	1.10	1.10

2) RC部材

1. QD の決定方法
《ルート1、ルート2-1、ルート2-2　の場合》
X方向：QD＝QL＋n・QE とする。　割増し率 n　1.50
Y方向：QD＝QL＋n・QE とする。　割増し率 n　1.50
《ルート2-3　の場合》
X方向：QD＝Qo＋α・QE とする。　割増し率 α　1.10
Y方向：QD＝Qo＋α・QE とする。　割増し率 α　1.10
2. 梁：1/4L 地点の応力の採用は、する。
塑性比γ（正値：最小γ　負値：固定γ）：　0.40
中央の配筋本数決定時、端部の配筋本数の最低 0.40倍必要とする。
3. 柱：主筋本数 0.8%BDの採用は、する。
QD 算定時の QL,Qo の考慮は、しない。
Mu の算定式は、at より求める。
QK 算定時の梁Mu の考慮は、しない。

(2) 鉄筋重心位置

鉄筋重心位置　[cm]

層	X方向/一端~/Y方向		階	柱
R.FL	6.0	6.0	1	6.0
G.FL	6.0	6.0		

(4) 鉄筋・鉄骨（登録・配置）

1)梁鉄筋登録　[本] [mm] [cm]　< ■■ の時、本数　■■-■■ の時、本数・径　■■.■■ の時、断面積 >

No	上端	下端	スタラップ	ピッチ
1	4	4	2	200

479

2)柱鉄筋登録 [本] [mm] [cm] < ## の時、本数 ##-## の時、本数・径 ##,## の時、断面積 >

No	主筋X	主筋Y	全鉄筋	副筋(g1)X	副筋(g1)Y	フープX	ピッチ	フープY	ピッチ
1	3-25	3-25	8	3	3	2	150	2	150

3)梁鉄筋配置

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	/---- 梁鉄筋登録No ----/ 左端	中央	右端
1	1	2	101	102	1	2	1	1	1
2	1	2	1	2	101	102	1	1	1

4)柱鉄筋配置

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	/--柱鉄筋登録No--/ 柱頭	柱脚
1	1	2	101	102	1	2	1	1

(6) 断面算定部材指定

1)フレーム指定 < * 印は、指定フレームを表します> 耐力壁限りの部材： 梁の算定はする。 柱の算定はする。

X方向フレーム A *
B *

Y方向フレーム 1 *
2 *

[2] 架構計算結果 (ARRANGEMENT FOR CALCULATION)

2.2 節点荷重表 単位：[t]

床分布ΣQo : 床分布及び跳出床の荷重
L.L : 積載荷重（ラーメン用）
D.L : 固定荷重（小梁自重を含む）
T.L : L.L + D.L
梁自重 : 大梁自重と片持ち梁自重

柱、壁自重 : 階高の中央で上下階に分配する
小梁特殊 : 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重
大梁特殊 : 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・跳出床の先端荷重、等分布荷重
補正 : 節点で補正した重量（ラーメン用）

Y軸	-X軸	階 (層)	/--床分布 ΣQo---/ T.L	梁自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	標準軸力
A	-1	1 (R.FL)	11.21	3.25				1.75		16.21	16.21
		*ﾔ (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	21.35
A	-2	1 (R.FL)	11.21	3.25				1.75		16.21	16.21
		*ﾔ (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	21.35
B	-1	1 (R.FL)	16.09	4.26				1.75		22.10	22.10
		*ﾔ (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	27.24
B	-2	1 (R.FL)	16.09	4.26				1.75		22.10	22.10
		*ﾔ (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	27.24

2.3 設計軸力　　単位：[t]　　上段：節点荷重　下段：軸力

< 1 階 R.FL~G.FL>

B	22.10-- 22.10	22.10 22.10
A	16.21-- 16.21	16.21 16.21
	1	2

< ﾔﾈ >

B	5.14-- 27.24	5.14 27.24
A	5.14-- 21.35	5.14 21.35
	1	2

*** Super Build / SS1 *** 136-101507 [CANOPY (ADMINISTRATION BUILDING)] UNION SYSTEM 751216 PAGE-136

2.4 地震用重量　　単位：[t]

床分布ΣQo : 床分布及び跳出床の荷重
L.L : 積載荷重（地震用）
D.L : 固定荷重（小梁自重を含む）
T.L : L.L + D.L
梁自重 : 大梁自重と片持ち梁自重

柱，壁自重 : 階高の中央で上下階に分配する
小梁特殊 : 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重
大梁特殊 : 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・跳出床の先端荷重、等分布荷重
補正 : 節点で補正した重量（地震用）
フレーム外 : フレーム外で補正した重量（地震用）

階 (層)	ノ--床分布 ΣQo---/ T.L	梁自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	フレーム外	合計
1 (R.FL)	35.32	15.02				7.00			58.34
ﾔﾈ (G.FL)	0.00	13.56				7.00			20.56

2.5 地震力

wi : i階の重量 [t]
Σwi : i階より上部の重量 [t]
αi : 全重量に対するi階より上の重量の比
Ai : i階の地震層せん断力係数の分布係数
Ci1 : i階の地震層せん断力係数（一次設計用）
Ci2 : i階の地震層せん断力係数（保有耐力用）
Qi1 : i階の地震層せん断力（一次設計用）[t]
Qi2 : i階の地震層せん断力（保有耐力用）[t]
Pi1 : i階の地震力（一次設計用）[t]
H : 地下部分の地盤面からの深さ [m]
k : 水平震度

《 基本データ 》

・地域係数 Z 1.00
・用途係数 I 1.00
・振動特性係数 Rt 1.00
・標準せん断力係数（一次設計用） Co1 X方向 0.20 / Y方向 0.20
・標準せん断力係数（保有耐力用） Co2 1.00
・地盤種別による係数Tc 0.60 [秒]
・1次固有周期 T 0.104 [秒]
・建物の高さ 5.200 [m]
・S造である階の高さ 0.000 [m]

《 一般階 》

階	wi	Σwi	αi	Ai	Ci1	Qi1	Pi1	Ci2	Qi2
1	58.34	58.34	1.000	1.000	0.100	5.83	5.83	1.000	58.34

* --- RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL
AGAINST THE BUILDING HEIGHT h

αi = Wi/ΣW
Ai = 1+(1/√αi − αi)*2*T/(1+3*T)
Ci = Z*Rt*Ai*Co

〔3〕応力解析結果 (STRESS ANALYSIS OF FRAMES)

3.1 解析条件

1) 剛性条件（RC・SRC部材）

1.耐力壁のモデル化 ：ブレース置換 ・耐力壁まわりの柱のIは、Io の 0.00 倍とした。
・耐力壁まわりの袖壁をブレース置換に算入する長さは、その長さの 1.00 倍とした。
2.梁・柱 Iの計算方法 ：略算法 ・腰壁・垂壁（袖壁）によるI：断面積と壁を含まないせいが等しい矩形断面に置換した。
・床によるI ：地大梁を 片側スラブ 1.50 両側スラブ 2.00 とした。
3.梁・柱 Aの計算方法 ：床（直交壁）と腰壁・垂壁（袖壁）を考慮した。
4.開域の計算方法 ：開口の処理は、開口全体を包絡する長方形とした。
欠大幅 λL の係数λ= 0.00
入り長さ αD の係数α= 0.25
5.スリット壁とわり袖剛性：腰壁・垂壁・袖壁を考慮した。

2) 応力条件

1.せん断による変形 ：考慮した
2.軸力による変形 ：鉛直・水平両荷重時共考慮した。
3.支点の状態 ：ピン
4.独立性の指定 ：なし
5.節点同一鉛直変位の指定：なし

3.5 部材応力

[応力図]

```
                 左M              右M
Z03            +[ 左Q ]-----[ 右Q ]+
                 |              |
                 |     中M      |
          上M    |   ﾌﾞﾚｰｽ      | 上M
                 N               N
          [      Q ]     左N     右N    [      Q ]
                 | 下M                 下M |
                 |  左M              右M  |
Z02            +[ 左Q ]-----[ 右Q ]+
                 |     中M      |
          上M    |   ////////////      | 上M
                 N  ////[   Qw   ]//   N
          [      Q ]////// 左N ///[      Q ]
                 | 下M // 右N // 下M |
                 |  左M              右M  |
Z01            #[ 左Q ]-----[ 右Q ]#
                     中M
反力 鉛直        Ry                  Ry
     鉛直        RM                  RM

                101                 102
```

・モーメントは部材の引張側（モーメント図を書く方向）に出力されます。

・軸力の方向は、引張の場合に「T」、圧縮の場合に「C」を数値の後に出力します。
なお、数値は柱脚の値を出力します。

・耐力型（ブレース置換）　の場合、左N（右N）は左下（右下）へ向かうブレースの下端における鉛直方向成分です。

・耐力壁（壁エレメント置換）の場合、左N（右N）は左下（右下）の剛域端におけるせん断力です。

・鉄骨造ブレース　　の場合、左N（右N）は左下（右下）へ向かうブレース軸力です。

・柱に検討点がある場合、Mの反対側にQを出し、Nの下の行に中央Mを出力します。

・各部材の接合部でピン結合の場合は、「P」を表示します。

・各節点において支点となっている箇所には、「#」を表示します。

・ダミー部材は、「・・・・・」で表示します。

[応力表]

```
  I              J
--·-------------·→
  ↑              ↑
```

・応力の符号は矢印の方向が正です。Mは反時計廻りを正とします。
・梁では左端をｉ端、右端をｊ端とします。中央Mは下端引張を正とします。
・柱では柱脚をｉ端、柱頭をｊ端とします。中央Mは右側引張を正とします。
なお、耐力壁付帯柱の柱脚の軸力は、応力図における負の左N（右N）を加えた値です。
・耐力壁（ブレース置換）及び鉄骨造ブレースでは、左N（右N）は左下（右下）へ向かうブレースの軸力で、正が圧縮、負が引張です。
・耐力壁（エレメント置換）では、壁柱における応力を出力します。

(1) 応力図

<A　フレーム>　　[鉛直荷重時]

```
                 3.4    0.2    3.4
R.FL           +[  2.7}------[  2.7}+
                 |                  \
                 |   0.7            0.7 |
              16.3C                 16.3C
           [   0.2}               { -0.2}
                 |   0.2            0.2 |
                 |   0.2            0.2 |
G.FL           #[  1.4}------{  1.4}#
                        1.3
反力 鉛直       21.35                 21.35
     曲げ

               1                     2
```

<A　フレーム>　　[水平荷重時]

```
                                  3.6
R.FL           +[  1.8}------[  1.8}+
                 |   3.6    0.0      |
                 |   3.6             |    3.6
              1.8T                  1.8C
           [   1.3}               {  1.3}
         3.6 |                   3.6 |
             |                   3.6 |
G.FL           #[  1.8}------{  1.8}#
                 3.6    0.0
反力 鉛直      -3.54                  3.54
     曲げ

               1                     2
```

<B　フレーム>　　[鉛直荷重時]

```
                 4.2                4.2
R.FL           +[  3.4}------[  3.4}+
                 |        0.1       |
                 |   0.9            0.9 |
              22.1C                 22.1C
           [   0.2}               { -0.2}
                 |   0.1            0.1 |
                 |   0.1            0.1 |
G.FL           #[  1.4}------{  1.4}#
                        1.3
反力 鉛直       27.24                 27.24
     曲げ

               1                     2
```

<8 フレーム> (水平荷重時)

```
                                  4.4
R.FL          +[  2.2]-----[  2.2]+
              |   4.4   0.0       |
              |   4.4             |   4.4
            2.2T                  2.2C
         [  1.7]               [  1.7]
         4.5 |                 4.5 |
             |                 4.5 |
G.FL         #[  2.3]-----[  2.3]#
                 4.5   0.0
反力 鉛直    -4.41                 4.41
     曲げ

             1                     2
```

<1 . フレーム> (鉛直荷重時)

```
                 2.1             13.5
R.FL          +[  3.6]-----[  7.4]+
              |          3.0      |
              |   0.3             1.4 |
           14.4C                   24.0C
         [  0.1]               [ -0.1]
              |   0.2           1.3 |
              |   0.2           1.3 |
G.FL         #[  1.9]-----[  2.3]#
                          2.4
反力 鉛直    19.26                 29.33
     曲げ

             A                     B
```

<1 フレーム> (水平荷重時)

```
                                  4.0
R.FL          +[  1.4]-----[  1.4]+
              |   4.0   0.0       |
              |   4.0             |   4.0
            1.4T                  1.4C
         [  1.5]               [  1.5]
         4.0 |                 4.0 |
             |                 4.0 |
G.FL         #[  1.4]-----[  1.4]#
                 4.0   0.0
反力 鉛直    -2.65                 2.65
     曲げ

             A                     B
```


<2 フレーム> (鉛直荷重時)

```
                 2.1             13.5
R.FL          +[  3.6]-----[  7.4]+
              |          3.0      |
              |   0.3             1.4 |
           14.4C                   24.0C
         [  0.1]               [ -0.1]
              |   0.2           1.3 |
              |   0.2           1.3 |
G.FL         #[  1.9]-----[  2.3]#
                          2.4
反力 鉛直    19.26                 29.33
     曲げ

             A                     B
```

<2 . フレーム> (水平荷重時)

```
                                  4.0
R.FL          +[  1.4]-----[  1.4]+
              |   4.0   0.0       |
              |   4.0             |   4.0
            1.4T                  1.4C
         [  1.5]               [  1.5]
         4.0 |                 4.0 |
             |                 4.0 |
G.FL         #[  1.4]-----[  1.4]#
                 4.0   0.0
反力 鉛直    -2.65                 2.65
     曲げ

             A                     B
```

【4】応力解析のまとめ (RESULT OF STRESS ANALYSIS) .

4.1 軸 力 単位：[t]
(AXIAL LOAD)
< 1 階 G.FL-R.FL>

B	24.00--	24.00
A	14.31--	14.31
	1	2

4.2 水平力分担

《X方向加力時》 《Y方向加力時》

3	Qc	Qc	Qc	Qc		
		Qw		Qw		
2	Qc	Qc	Qc	Qc		
		Qw		Qw		
1	Qc	Qc	Qc	Qc		
		Qw				
	101	102	103	104		

Qc：柱の負担せん断力
Qw：耐力壁又は鉄骨ブレースの負担せん断力
耐力壁は「W」、鉄骨ブレースは「B」を数値の後に表示します。
QR：当該階の水平バネの反力
ΣQ：Qc+Qw+QR

< 1 階 G.FL-R.FL> ※ X方向加力時 ※

B	1.62	1.62
A	1.30	1.30
	1	2

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [t/cm]
B	3.24	0.00	3.24		3.24	100.00	0.00		55.48	0.292331	1/ 1864	11.08
A	2.60	0.00	2.60		2.60	100.00	0.00		44.52	0.234378	1/ 2325	11.09
合計	5.84	0.00	5.84		5.84	100.00	0.00		100.00			

< 1 階 G.FL-R.FL> ※ Y方向加力時 ※

B	1.46	1.46
A	1.46	1.46
	1	2

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [t/cm]
2	2.92	0.00	2.92		2.92	100.00	0.00		50.00	0.295112	1/ 1846	9.89
1	2.92	0.00	2.92		2.92	100.00	0.00		50.00	0.295112	1/ 1846	9.89
合計	5.84	0.00	5.84		5.84	100.00	0.00		100.00			

4.3 浮き上がりのチェック

L：長期軸力［t］　E：水平両振時反力［t］　*付は、浮き上がりが生じていることを示す。

<G.FL層>　※ X方向加力時 ※

B	29.33L -4.41E	29.33L 4.41E
A	19.26L -3.54E	19.26L 3.54E
	1	2

<G.FL層>　※ Y方向加力時 ※

B	29.33L 2.65E	29.33L 2.65E
A	19.26L -2.65E	19.26L -2.65E
	1	2

4.4 偏心率

g：重心位置（鉛直軸力の中心）［m］　e：偏心距離［m］　re：剛力半径［m］
p：剛心位置［m］　KR：ねじり剛性［t m×10⁴］　Re：偏心率　Fe：形状特性係数

<壁を考慮しない場合>

階		g	p	e	KR	re	Re	Fe
1	X方向	2.000	2.000	0.000	27	3.545	0.130	1.000
	Y方向	3.461	2.999	0.462		3.753	0.000	1.000

4.5 剛性率・層間変形角

Rs：剛性率　　Fs：形状特性係数

<雑壁を考慮しない場合>

*** X方向 *** rsの相加平均 2069

階	層間変位 [cm]	層間変形角(1/rs)	Rs	Fs	Q/δ [t/cm]
1	0.263355	1/ 2069	1.000	1.000	22.17

*** Y方向 *** rsの相加平均 1947

階	層間変位 [cm]	層間変形角(1/rs)	Rs	Fs	Q/δ [t/cm]
1	0.295112	1/ 1947	1.000	1.000	19.78

4.6 壁量性能

ルート 1　(1)式 ≧　ZWA1　　[RC 造] (1)式 =Σ25lw+Σ 7lc+Σ7lw'
ルート 2-1　(1)式 ≧0.75ZWA1　　(2)式 =Σ18lw+Σ18lc
ルート 2-2　(2)式 ≧　ZWA1

*** X方向 ***

階	主体構造	ΣAw	ΣAc	ΣAw'	(1)式の値	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)
1	RC	0	10000	0	70000	180000	58340 (43755)

*** Y方向 ***

階	主体構造	ΣAw	ΣAc	ΣAw'	(1)式の値	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)
1	RC	0	10000	0	70000	180000	58340 (43755)

487

*** Super Build / SS1 *** 136-101507 [CANOPY (ADMINISTRATION BUILDING)] UNION SYSTEM 751216 PAGE-193

[断面算定部材] (梁) *** 算定する部材 ··· 算定しない部材 (柱) O 算定する部材 · 算定しない部材

```
     <R.FL>              <G.FL>

B    O******O        B     ******
     *      *              *    *
     *      *              *    *
     *      *              *    *
A    O******O        A     ******

     1      2               1    2
```

DESIGN OF GIRDER

(1) CONDITION OF CALCULATION

· QD : X DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5

Y DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5

(2) MATERIAL

(CONCRETE)

Fc	:	DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE	(kg/cm^2)
Lfc	:	ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfc*2.0)	(kg/cm^2)
Lfs	:	ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5)	(kg/cm^2)

(REINFORCING BAR)

rft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm^2)
wft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR STIRRUP	(kg/cm^2)

(3) EXPLANATION OF MARK

POINT	:	DESIGN POINT OF MEMBER	(cm)
△	:	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
B*D	:	WIDTH,DEPTH OF GIRDER	(cm)
dt	:	DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END	(cm)
ML	:	BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ME	:	BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ML´	:	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
MS	:	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
QL	:	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
QE	:	SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
Qo	:	SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT	(t)
Pt	:	TENSILE RE-BAR RETIO ;at/B*(D-dt)	(%)
at	:	SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR	(cm^2)
Mu	:	YIELD BENDING MOMENT	(tm)
QD	:	DESIGN SHEAR FORCE	(t)
fs*B*j	:	PERMANENT CONDITION	(t)
α	:	4/(M/(Q*(D-dt))+1)	
Pw	:	STIRRUP RATIO =aw/(B*x)	(%)
		aw : SECTION AREA OF A SET OF STIRRUP	(cm^2)
		x : PITCH OF STIRRUP	(cm)

```
 · GIRDER

CONCRETE: Fc=210  Lfc=70.0   MAIN RE-BAR:(SD30) rft LONG=1870 SHORT=2012    SLAB :(SD30)  SHORT=2012                    Δ : LONG        NODAL POINT
        ( NORMAL) Lfs= 7.0     STIRRUP:(SD30) wft LONG=1870 SHORT=2012                                                  HORIZONTAL  NODAL POINT

*********LEFT***CENTER***RIGHT*****************************************************************************************************************
                                 |                                                                                                          |
                                 |          LENGTH OF                                                                                       |
(R.FL 2    A    -B    )          | LENGTH          GIRDER                    dt                |          LEFT    1/4    CENTER   3/4    RIGHT |
 B*D          *                  |          LEFT    1/4    CENTER   3/4    RIGHT |dt  UP                                                    |          LEFT       RIGHT
 UPPER   -D     -D     -D        | POINT                                      |    DOWN                                                  |
 LOWER   -D     -D     -D        | ML                                         |MaL  UP                                                   |OL
STIRRUP        -D     ●         | ME                (QE=        )            |MaS DOWN                                                  |Qo
                                 | ML'                                        |                                                          |QD
                                 |MS  UP                                      |Mu   UP                                                   |Qa LONG
                                 |    DOWN                                    |    DOWN                                                  | SHORT
                                 |                                            |                                                          |α LONG        SHORT
*****************************************************************************************************************************************
```

SD 30		ASTM A615 Grade 40
D10	——→	#3
D13	——→	#4
D16	——→	#5
D19	——→	#6
D22	——→	#7
D25	——→	#8

```
*** Super Build / SS1 ***   136-101507     [CANOPY ( ADMINISTRATION BUILDING )]                    UNION SYSTEM  751216  PAGE-202
                                                                                                   [RC造 検定計算2]

コンクリート:Fc=210  Lfc=70.0      主 筋:(SD30) rft 長期=1870 短期=2012        スラブ筋:(SD30) 短期=2012                    Δ:長期   節点
        ( 普 通 ) Lfs= 7.0      スタラップ:(SD30) wft 長期=1870 短期=2012                                                  水平   節点

*********左端***中央***右端*****************************************************************************************************************
(R.FL A    1    -2    )          | 部材長  400.0   内法  350.0   一段目 dt  6.0 |          左端    1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D          35* 60             |         左端     1/4     中央     3/4     右端  |dt 上   6.0            6.0            6.0  |          左端     右端
 上端    4-D22  4-D22  4-D22|位置     0.0   112.5  200.0  112.5     0.0  |   下   6.0            6.0            6.0  |QL      2.7      2.7
 下端    4-D22  4-D22  4-D22|ML      3.4            0.2            3.4  |MaL    13.6   13.6   13.6   13.6   13.6  |Qo      2.6      2.6
スタラップ      2-D10  @200 |ME     -3.6    (QE=  -1.8)           3.6  |MaS上  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |QD      5.4      5.4
                            | ML'     3.4     0.8    0.1    0.8     3.4  |   下  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |Qa長   13.9     13.9
                            |MS 上    7.0     2.3    0.1    2.3     7.0  |Mu 上  23.2                                23.2  | 短   17.9     17.9
                            |   下    0.2     0.7           0.7     0.2  |   下  23.2                                23.2  |α長 1.20   短 1.03
*****************************************************************************************************************************************
(R.FL B    1    -2    )          | 部材長  400.0   内法  350.0   一段目 dt  6.0 |          左端    1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D          35* 60             |         左端     1/4     中央     3/4     右端  |dt 上   6.0            6.0            6.0  |          左端     右端
 上端    4-D22  4-D22  4-D22|位置     0.0   112.5  200.0  112.5     0.0  |   下   6.0            6.0            6.0  |QL      3.4      3.4
 下端    4-D22  4-D22  4-D22|ML      4.2           -0.1            4.2  |MaL    13.6   13.6   13.6   13.6   13.6  |Qo      3.3      3.3
スタラップ      2-D10  @200 |ME     -4.4    (QE=  -2.2)           4.4  |MaS上  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |QD      6.7      6.7
                            | ML'     4.2     0.7   -0.0    0.7     4.2  |   下  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |Qa長   14.1     14.1
                            |MS 上    8.6     2.6           2.6     8.6  |Mu 上  23.2                                23.2  | 短   18.1     18.1
                            |   下    0.2     1.2    0.0    1.2     0.2  |   下  23.2                                23.2  |α長 1.21   短 1.04
*****************************************************************************************************************************************

コンクリート:Fc=210  Lfc=70.0      主 筋:(SD30) rft 長期=1870 短期=2012        スラブ筋:(SD30) 短期=2012                    Δ:長期   節点
        ( 普 通 ) Lfs= 7.0      スタラップ:(SD30) wft 長期=1870 短期=2012                                                  水平   節点

*********左端***中央***右端*****************************************************************************************************************
(R.FL 1    A    -B    )          | 部材長  600.0   内法  550.0   一段目 dt  6.0 |          左端    1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D          35* 60             |         左端     1/4     中央     3/4     右端  |dt 上   6.0            6.0            6.0  |          左端     右端
 上端    4-D22  4-D22  4-D22|位置     0.0   162.5  300.0  162.5     0.0  |   下   6.0            6.0            6.0  |QL      3.6      7.4
 下端    4-D22  4-D22  4-D22|ML      2.1           -3.0           13.5  |MaL    13.6   13.6   13.6   13.6   13.6  |Qo      5.4      5.4
スタラップ      2-D10  @200 |ME     -4.0    (QE=  -1.4)           4.0  |MaS上  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |QD      5.7      9.5
                            | ML'     2.1    -3.3   -3.0    1.8    13.5  |   下  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |Qa長   11.6     11.6
                            |MS 上    6.1                   3.7    17.5  |Mu 上  23.2                                23.2  | 短   17.4     17.4
                            |   下    1.9     5.1    3.0                |   下  23.2                                23.2  |α長 1.00   短 1.00
*****************************************************************************************************************************************
(R.FL 2    A    -B    )          | 部材長  600.0   内法  550.0   一段目 dt  6.0 |          左端    1/4    中央    3/4    右端  |
 B*D          35* 60             |         左端     1/4     中央     3/4     右端  |dt 上   6.0            6.0            6.0  |          左端     右端
 上端    4-D22  4-D22  4-D22|位置     0.0   162.5  300.0  162.5     0.0  |   下   6.0            6.0            6.0  |QL      3.6      7.4
 下端    4-D22  4-D22  4-D22|ML      2.1           -3.0           13.5  |MaL    13.6   13.6   13.6   13.6   13.6  |Qo      5.4      5.4
スタラップ      2-D10  @200 |ME     -4.0    (QE=  -1.4)           4.0  |MaS上  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |QD      5.7      9.5
                            | ML'     2.1    -3.3   -3.0    1.8    13.5  |   下  20.5   20.5   20.5   20.5   20.5  |Qa長   11.6     11.6
                            |MS 上    6.1                   3.7    17.5  |Mu 上  23.2                                23.2  | 短   17.4     17.4
                            |   下    1.9     5.1    3.0                |   下  23.2                                23.2  |α長 1.00   短 1.00
*****************************************************************************************************************************************
```

*** Super Build / SS1 *** 136-101507 [CANOPY (ADMINISTRATION BUILDING)]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-203
(RC造 検定計算2)

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 (普 通) Lfs= 7.0

主 筋：(SD30) rft 長期=1870 短期=2812
ｽﾀﾗｯﾌﾟ：(SD30) wft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋：(SD30) 短期=2812

Δ：長期 部点
水平 節点

```
=========左端====中央====右端=
[G.FL A    1    -2    ]
 B*D          35* 70
 上端    4-D22  4-D22  4-D22
 下端    4-D22  4-D22  4-D22
ｽﾀﾗｯﾌﾟ        2-D10  @200
```

	部材長	400.0	内法	350.0	一段目 dt	6.0		左端	1/4	中央	3/4	右端			
		左端	1/4	中央	3/4	右端	dt 上	6.0		6.0		6.0		左端	右端
	位置	0.0	112.5	200.0	112.5	0.0	下	6.0		6.0		6.0	QL	1.4	1.4
	ML	0.2		-1.3		0.2	Mal	16.2	16.2	16.2	16.2	16.2	Qe	1.3	1.3
	ME	-3.6	(QE=	-1.8)		3.6	MaS上	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	QD	4.1	4.1
	ML'	0.2	-1.0	-1.3	-1.0	0.2	下	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	Qa長	22.4	22.4
	MS 上	3.8	0.5		0.5	3.8	Mu 上	27.5				27.5	短	28.9	28.9
	下	3.4	2.5	1.3	2.5	3.4	下	27.5				27.5	α長	1.63	短 1.40

```
[G.FL B    1    -2    ]
 B*D          35* 70
 上端    4-D22  4-D22  4-D22
 下端    4-D22  4-D22  4-D22
ｽﾀﾗｯﾌﾟ        2-D10  @200
```

	部材長	400.0	内法	350.0	一段目 dt	6.0		左端	1/4	中央	3/4	右端			
		左端	1/4	中央	3/4	右端	dt 上	6.0		6.0		6.0		左端	右端
	位置	0.0	112.5	200.0	112.5	0.0	下	6.0		6.0		6.0	QL	1.4	1.4
	ML	0.1		-1.3		0.1	Mal	16.2	16.2	16.2	16.2	16.2	Qe	1.3	1.3
	ME	-4.5	(QE=	-2.3)		4.5	MaS上	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	QD	4.8	4.8
	ML'	0.1	-1.0	-1.3	-1.0	0.1	下	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	Qa長	22.4	22.4
	MS 上	4.6	0.9		0.9	4.6	Mu 上	27.5				27.5	短	28.0	28.0
	下	4.4	3.0	1.3	3.0	4.4	下	27.5				27.5	α長	1.63	短 1.35

コンクリート：Fc=210 Lfc=70.0 (普 通) Lfs= 7.0

主 筋：(SD30) rft 長期=1870 短期=2812
ｽﾀﾗｯﾌﾟ：(SD30) wft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋：(SD30) 短期=2812

Δ：長期 部点
水平 節点

```
=========左端====中央====右端=
[G.FL 1    A    -B    ]
 B*D          35* 70
 上端    4-D22  4-D22  4-D22
 下端    4-D22  4-D22  4-D22
ｽﾀﾗｯﾌﾟ        2-D10  @200
```

	部材長	600.0	内法	550.0	一段目 dt	6.0		左端	1/4	中央	3/4	右端			
		左端	1/4	中央	3/4	右端	dt 上	6.0		6.0		6.0		左端	右端
	位置	0.0	162.5	300.0	162.5	0.0	下	6.0		6.0		6.0	QL	1.9	2.3
	ML	0.2		-2.4		1.3	Mal	16.2	16.2	16.2	16.2	16.2	Qe	2.0	2.0
	ME	-4.0	(QE=	-1.4)		4.0	MaS上	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	QD	4.0	4.4
	ML'	0.2	-1.9	-2.4	-1.4	1.3	下	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	Qa長	18.5	18.5
	MS 上	4.2			0.3	5.3	Mu 上	27.5				27.5	短	25.5	25.5
	下	3.8	3.8	2.4	3.3	2.7	下	27.5				27.5	α長	1.34	短 1.23

```
[G.FL 2    A    -B    ]
 B*D          35* 70
 上端    4-D22  4-D22  4-D22
 下端    4-D22  4-D22  4-D22
ｽﾀﾗｯﾌﾟ        2-D10  @200
```

	部材長	600.0	内法	550.0	一段目 dt	6.0		左端	1/4	中央	3/4	右端			
		左端	1/4	中央	3/4	右端	dt 上	6.0		6.0		6.0		左端	右端
	位置	0.0	162.5	300.0	162.5	0.0	下	6.0		6.0		6.0	QL	1.9	2.3
	ML	0.2		-2.4		1.3	Mal	16.2	16.2	16.2	16.2	16.2	Qe	2.0	2.0
	ME	-4.0	(QE=	-1.4)		4.0	MaS上	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	QD	4.0	4.4
	ML'	0.2	-1.9	-2.4	-1.4	1.3	下	24.3	24.3	24.3	24.3	24.3	Qa長	18.5	18.5
	MS 上	4.2			0.3	5.3	Mu 上	27.5				27.5	短	25.5	25.5
	下	3.8	3.8	2.4	3.3	2.7	下	27.5				27.5	α長	1.34	短 1.23

164

DESIGN OF COLUMN

(1) CONDITION OF CALCULATION

· QD : X DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5

Y DIRECTION QD=QL+n·QE n=1.5

(2) MATERIAL

(CONCRETE)

Fc	:	DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE	(kg/cm2)
Lfc	:	ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfc*2.0)	(kg/cm2)
Lfs	:	ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5)	(kg/cm2)

(REINFORCING BAR)

rft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm2)
wft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR HOOP	(kg/cm2)

(3) EXPLANATION OF MARK

POINT	:	DESIGN POINT OF MEMBER	(cm)
△	:	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
Dx,Dy	:	DEPTH OF COLUMN	(cm)
dt	:	DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END	(cm)
μ	:	ADITIONAL COEFFICIENT OF FORCE FOR LONG COLUMN	
NL	:	AXIAL FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
NE	:	AXIAL FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
ML	:	BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ME	:	BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT)	(tm)
ML'	:	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
NS	:	AXIAL LOAD AT TRANSIENT	(t)
MS	:	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
QL	:	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
QE	:	SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE	(t)
Qo	:	SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT	(t)
Pt	:	TENSILE RE-BAR RATIO , =at/(dx,y * dy,x)	(%)
at	:	SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR	(cm2)
Mu	:	YIELD BENDING MOMENT	(tm)
ΣMu	:	TOTAL Mu OF GIRDER USE FOR CALCULATION QD OF COLUMN	(tm)
α	:	4/(M/(Q*(Dx,y-dt))+1)	
QD	:	DESIGN SHEAR FORCE	(t)
Qa	:	ALLOWABLE SHEAR FORCE AT PERMANENT CONDITION	(t)
Pw	:	HOOP RATIO =aw/(Dx.y* x)	(%)
		aw : SECTION AREA OF A SET OF HOOP	(cm2)
		x : PITCH OF HOOP	(cm)

· COLUMN

CONCRETE : Fc=210 Lfc=70.0 MAIN-RE BAR:[SD30] rft LONG=1870 SHORT=2812
(NORMAL) Lfs= 7.0 HOOP:[SD30] wft LONG=1970 SHORT=2812

Δ : LONG (X) NODAL POINT (Y) NODAL POINT
HORIZONTAL (X) NODAL POINT (Y) NODAL POINT

```
**** X DIRECTION:Y DIRECTION ==========================================================================
[R.FL-G.FL A          ]| LENGTH          HL=          dt=                                          |
DX*DY        *         |      POINT    HE     HL     HE     HL'    HS     HS        HaL    HaS   | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 TOP      -D      -D    |(X) TOP                                                  ←                |
 BOTTOM   -D      -D    |    BOTTOM                                               ←                |
 HOOP     -D      -D    |                                                                          | Qa=      (α=     ) LENGTH
        φ       φ       |(Y) TOP                                                  ←                |                  OF
                        |    BOTTOM                                               ←                |                  COLUMN
                        |    TOTAL  TOP  -D    BOTTOM  -D                                          | Qa=      (α=     ) LENGTH
                        |                                                                          |                  OF
                        |                                                                          |                  COLUMN
==========================================================================================================
```

SD 30 ASTM A615
Grade 40

D10 ——→ #3

D13 ——→ #4

D16 ——→ #5

D19 ——→ #6

D22 ——→ #7

D25 ——→ #8

*** Super Build / SS1 *** 136-101507 [CANOPY (ADMINISTRATION BUILDING)]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 206
[RC住 検定計算2]

コンクリート : Fc=210 Lfc=70.0 主 筋 : [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
(普 通) Lfs= 7.0 フープ : [SD30] wft 長期=1870 短期=2812

Δ : 長期 (X) 節点 (Y) 節点
水平 (X) 節点 (Y) 節点

```
========X方向===Y方向==========================================================================================
[R.FL-G.FL A     1   ]| 部材長 545.0    NL=   14.4    dt= 6.0                                   |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     ME     NL'    NS     NS        MaL    MaS   | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |(X)柱頭   0.0   -1.8   -0.7   -3.6   -0.7   12.5   4.3→      12.6   18.5  | 0.2   1.3  22.7          1.9   23.9
 柱脚    3-D25  3-D25 |    柱脚   0.0          -0.2    3.6   -0.2   15.2   3.8←      12.6   19.1  | 0.2        22.7          1.9
 フープ   2-D13  2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
         @150    @150 |(Y)柱頭   0.0   -1.4   -0.3   -4.0   -0.3   13.0   4.3→      12.6   18.6  | 0.1   1.5  22.6          2.2   23.9
 副筋柱頭    3       3 |    柱脚   0.0          -0.2    4.0   -0.2   15.8   4.2←      12.6   19.1  | 0.1        22.6          2.2
    柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D22  柱脚 8-D22                                              | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
==========================================================================================================
[R.FL-G.FL A     2   ]| 部材長 545.0    NL=   14.4    dt= 6.0                                   |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     ME     NL'    NS     NS        MaL    MaS   | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |(X)柱頭   0.0    1.8    0.7   -3.6    0.7   12.5   4.3←      12.6   18.5  | 0.2   1.3  22.7          1.9   23.9
 柱脚    3-D25  3-D25 |    柱脚   0.0           0.2    3.6    0.2   15.2   3.8→      12.6   19.1  | 0.2        22.7          1.9
 フープ   2-D13  2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
         @150    @150 |(Y)柱頭   0.0   -1.4   -0.3   -4.0   -0.3   13.0   4.3→      12.6   18.6  | 0.1   1.5  22.6          2.2   23.9
 副筋柱頭    3       3 |    柱脚   0.0          -0.2    4.0   -0.2   15.8   4.2←      12.6   19.1  | 0.1        22.6          2.2
    柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D22  柱脚 8-D22                                              | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
==========================================================================================================
[R.FL-G.FL B     1   ]| 部材長 545.0    NL=   24.0    dt= 6.0                                   |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     ME     NL'    NS     NS        MaL    MaS   | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |(X)柱頭   0.0   -2.2   -0.9   -4.4   -0.9   21.8   5.3→      12.2   20.1  | 0.2   1.7  25.0          2.5   23.9
 柱脚    3-D25  3-D25 |    柱脚   0.0          -0.1    4.5   -0.1   26.2   4.6←      12.2   20.8  | 0.2        25.0          2.5
 フープ   2-D13  2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
         @150    @150 |(Y)柱頭   0.0    1.4    1.4   -4.0    1.4   22.6   5.4←      12.2   20.2  | 0.1   1.5  24.8          2.2   23.9
 副筋柱頭    3       3 |    柱脚   0.0           1.3    4.0    1.3   25.4   5.3→      12.2   20.7  | 0.1        24.8          2.2
    柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D22  柱脚 8-D22                                              | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
==========================================================================================================
[R.FL-G.FL B     2   ]| 部材長 545.0    NL=   24.0    dt= 6.0                                   |
DX*DY     50 *  50    |        位置      NE     NL     ME     NL'    NS     NS        MaL    MaS   | QL    QE    Mu    nVMu   QD    QaS
 柱頭    3-D25  3-D25 |(X)柱頭   0.0    2.2    0.9   -4.4    0.9   21.8   5.3←      12.2   20.1  | 0.2   1.7  25.0          2.5   23.9
 柱脚    3-D25  3-D25 |    柱脚   0.0           0.1    4.5    0.1   26.2   4.6→      12.2   20.8  | 0.2        25.0          2.5
 フープ   2-D13  2-D13 |                                                                           | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
         @150    @150 |(Y)柱頭   0.0    1.4    1.4   -4.0    1.4   22.6   5.4←      12.2   20.2  | 0.1   1.5  24.8          2.2   23.9
 副筋柱頭    3       3 |    柱脚   0.0           1.3    4.0    1.3   25.4   5.3→      12.2   20.7  | 0.1        24.8          2.2
    柱脚     3       3 | 全鉄筋 柱頭 8-D22  柱脚 8-D22                                              | Qa= 13.4 (α=1.00) 内法 480.0
==========================================================================================================
```

[梁配筋リスト(平面形式)]

<R.FL層>

```
                35 * 60
B         O--D22  4  4  4 --O
          |       4  4  4   |
          |     2-D10 @200  |
          |                 |
           35 * 60            35 * 60
     D22   4  4  4       D22  4  4  4
           4  4  4            4  4  4
       2-D10 @200         2-D10 @200
          |                 |
          |       35 * 60   |
A         O--D22  4  4  4 --O
                  4  4  4
               2-D10 @200

        1                 2
```

<G.FL層>

```
                35 * 70
B         O--D22  4  4  4 --O
          |       4  4  4   |
          |     2-D10 @200  |
          |                 |
           35 * 70            35 * 70
     D22   4  4  4       D22  4  4  4
           4  4  4            4  4  4
       2-D10 @200         2-D10 @200
          |                 |
          |       35 * 70   |
A         O--D22  4  4  4 --O
                  4  4  4
               2-D10 @200

        1                 2
```


[柱配筋リスト(平面形式)]

< 1 階 R.FL-G.FL>

```
          50* 50              50* 50
      D25                 D25
      + 3-+ + 3-+         + 3-+ + 3-+
B     3   | 3   |------ 3   | 3   |
      +---+ +---+         +---+ +---+
      X 2-D13@150         X 2-D13@150
      Y 2-D13@150         Y 2-D13@150
        |                   |
        |                   |
          50* 50              50* 50
      D25                 D25
      + 3-+ + 3-+         + 3-+ + 3-+
A     3   | 3   |------ 3   | 3   |
      +---+ +---+         +---+ +---+
      X 2-D13@150         X 2-D13@150
      Y 2-D13@150         Y 2-D13@150

       1                   2
```

AR－5 付 属 建 屋

構 造 計 算 書

A/5

目　　次

５．１　変電所建屋 …… 1-0～1-69

５．２　水処理設備建屋 …… 2-0～2-81

５．３　燃料油サービスタンク廻り …… 3-0～3-37

５．４　塩素注入設備廻り …… 4-0～4-53

５．５　守　衛　所 …… 5-0～5-38

５．６　倉　　庫 …… 6-0～6-47

５．７　バルディア変電所建屋 …… 7-0～7-47

５．８　水素ガス発生器建屋 …… 8-0～8-18

５．９　燃料移送ポンプ廻り …… 9-0～9-33

486

5．1　変電所建屋

5－1 変 電 所 建 屋

目　　次

1．一 般 事 項 …… 1-1

　1．1　建屋の概要 …… 1-1

　1．2　適用規格規準 …… 1-2

　1．3　使用材料と許容応力 …… 1-3

　1．4　合成荷重 …… 1-6

　1．5　設計荷重 …… 1-7

2．二次部材の設計 …… 1-19

　2．1　ビームの設計 …… 1-19

　2．2　スラブの設計 …… 1-32

3．基礎の設計 …… 1-33

4．計算結果（アウトプット） …… 1-35

4/8

§1 GENERAL (一般事項)

1.1 OUTLINE OF BUILDING (建屋の概要)

1) Name of building

SUBSTATION

2) Building dimensions

(1)	Building area	:	700.0 m^2
(2)	Total floor area	:	1064.0 m^2
	Ground floor area	:	700.0 m^2
	First floor area	:	
(3)	Maximum building height	:	15.45 m
(4)	Building volume storey	:	9118.2 m^3
(5)	Number of story	:	2

3) Weight of building

Superstructure	:	1046.56 t
Substructure	:	3136.52 t
Total weight	:	4183.08 t

4) General design conception

Design calculation to be analyzed as rigid frame with taken design rigidity of foundation girder into considenation.

Stress analysis to be used by Electric computer with stiffness matrix method.

1.2 APPLICABLE CODES AND STANDARDS (適用規格規準)

1) For design allowable stress of structural materials

Steel structure

AIJ : "Design standard for steel structures"

Reinforced concrete structure

AIJ : "Standards for calculation of reinforced concrete structures"

Foundation

AIJ : "Standards for structural design of building foundation"

* AIJ : Architectural Institute of Japan

1.3 STRUCTURAL MATERIALS TO BE USED AND ALLOWABLE UNIT STRESS (使用材料と許容応力)

1) Qualities of materials

Concrete ; Comperessive strength of 28 days
$Fc' = 210\ kg/cm^2$

Reinforcement ; Deformed reinforcement
ASTM A615 Grade 40
$fy = 2,812\ kg/cm^2$

Structural steel ; JIS G3101 SS41 Grade or equivalent
$fy = 2,400\ kg/cm^2$

Fastener bolts for structural steel
JIS B1186 or F10T

Anchor bolts ; JIS G3101 SS41 Grade or equivalent
$fy = 2,400\ kg/cm^2$

2) Physical constants for structural materials

Modulus of elasticity

Structural steel	$2,100\ t/cm^2$
Concrete	$210\ t/cm^2$
Reinforcement	$2,100\ t/cm^2$

3) ALLOWABLE UNIT STRESS

i) Allowable Unit Stress of Concrete (kg/cm^2)

Materials \ stresses		Permanent Stresses					Temporary Stresses		
		Compress	Shear	Bond			Compress	shear	Bond
				A	B	C			
Normal concrete Fc-210	Plain bar	70	7.0	8.4	12.6	8.4	Permanent Stresses x 2.0	Permanent Stresses x 1.5	
	Deformed bar			14.0	21.0	14.0			

* Remarks A ; Top bar of flexural members

B : Bar, except "Item A", of flexural members

C : Anchors and lap splices

ii) Allowable Unit Stress of Reinforcing Bars (kg/cm^2)

Materials \ Stresses	Permanent Stresses		Temporary Stresses	
	Tension Compression	Shear Reinforcement	Tension Compression	shear Reinforcement
Deformed bar ASTM A615 Grade 40	1,870	1,870	2,812	2,812

105

iii) Allowable Unit Stress of Steel (t /cm^2)

Type of Steel	For General Structures	For Welded Structures
	SS 41	SM 41
Thickness net more than 40 mm t ≦ 40 mm	2.4	2.4
Thickness more than 40 mm t > 40 mm	2.2	2.2

iv) Allowable Strength per Medium Bolts (Bearing Type).

Medium Bolts (Unfinished Bolts)

Application	Materials	Bolt Nominal Dia.	Dia. of Bolt Hole (mm)	Bolt Gross Area (cm^2)	Permanent Strength			Temporary Strength (t)
					Shear (f)		Tension (t)	
					Single Shear	Double Shear		
	SS41	M12	12.5	1.13	1.02	2.03	1.36	Permanent Strength x 1.5
		M16	16.5	2.01	1.81	3.62	2.41	
		M20	20.5	3.14	2.83	5.65	3.77	
		M22	22.5	3.80	3.42	6.84	4.56	
		M24	24.5	4.52	4.07	8.14	5.42	

v) Allowable Strength per High Strength Bolt (Friction Type)

High Strength Bolts

Application	Materials	Bolt Nominal Dia.	Dia. of Bolt Hole (mm)	Bolt Effective Area (cm^2)	Bolt Allowable Tensile Stress	Permanent Strength Shear (t) Single Friction	Permanent Strength Shear (t) Double Friction	Permanent Strength Tension (t)	Temporary Strength (t)
	F10T	M 16	17.5	1.52	10.3	3.02	6.03	6.23	Permanent Strength x 1.5
		M 20	21.5	2.38	16.1	4.71	9.42	9.73	
		M 22	23.5	2.95	20.0	5.70	11.40	11.80	
		M 24	25.5	3.42	23.1	6.78	13.60	14.00	
	F11T	M 16	17.5	1.52	10.9	3.22	6.43	6.63	
		M 20	21.5	2.38	17.0	5.02	10.00	10.40	
		M 22	23.5	2.95	21.1	6.08	12.20	12.50	
		M 24	25.5	3.42	24.4	7.23	14.50	14.90	

vi) Allowable Unit Stresses in Welded Joints (t/cm^2)

Application	Stresses Welding Positions Materials	Permanent Stresses Groove Weld Tension	Permanent Stresses Groove Weld Compress	Permanent Stresses Groove Weld Bending	Permanent Stresses Groove Weld Shear	Permanent Stresses Fillet Weld	Temporary Stresses
	SS 41 (1)	1.60	1.60	1.60	0.92	0.82	Permanent Stresses x 1.5
	SM 41 (2)	1.44	1.44	1.44	0.83	0.83	

(1) Flat or horizontal

(2) Overhead or verfical

1.4 LOAD COMBINATION (合成荷重)

1) Load combination for steel and concrete structure

Long term loading

i) D.L+L.L+M.L+C.L

Short term loading

i) D.L+L.L+M.L+C.D+W.L

ii) D.L+L.L+M.L+C.D+S.L

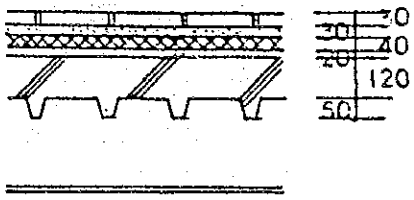
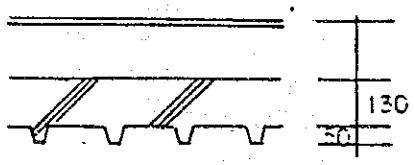
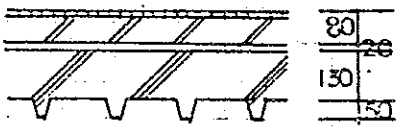
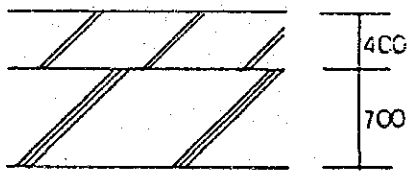
where;

D.L	;	Dead load
L.L	;	Live load and over burden load
M.L	;	Machine load
C.L	;	Crane operation load
C.D.L	;	Crane dead load
W.L	;	Wind load
S.L	;	Seismic load

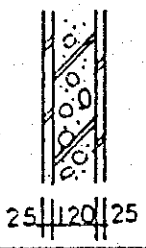
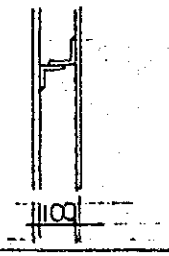
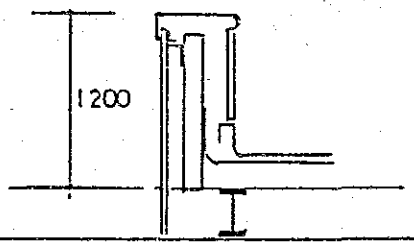
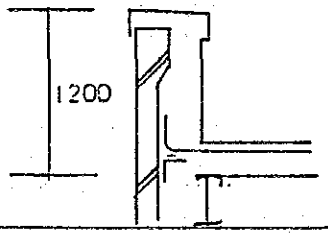
705

(設計荷重)

DEAD LOAD (1)
[固定荷重]

ROOM NAME OR LOCATION	FIGURE (mm)	MATERIALS (THICKNESS-mm)	WEIGHT (kg/m2)	TOTAL (kg/m2)
ROOF		CONCRETE BLOCK (30) SAND (30) INSULATION (40) ASPHALT W/PROOFING (20) CONCRETE SLAB (120) DECK PLATE CEILING	60 60 5 30 312 15 15	
			497	→ 500
FLOOR		FREE ACCESS CONCRETE SLAB (130) DECK PLATE	140 336 15	
			491	→ 495
BATTERY ROOM REST ROOM		MOSAIC TAILE FINISHING (80) ASPHALT W/PROOFING (20) CONCRETE SLAB (130) DECK PLATE	 160 30 336 15	
			541	→ 545
1F FLOOR		CONCRETE (400) CONCRETE SLAB (700)	960 1680	
			2640	→ 2640
STAIR	STEEL STRUCTURE		100	→ 100

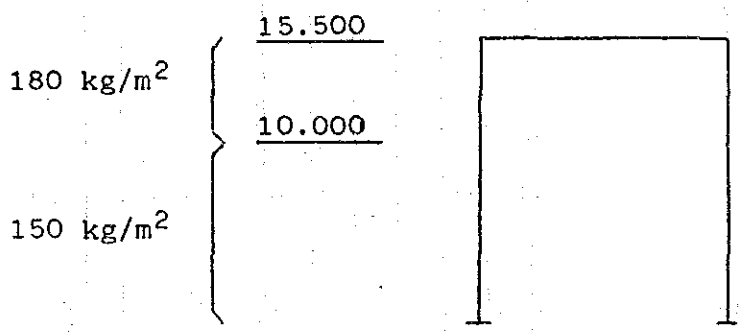
DEAD LOAD (2)
[固定荷重]

ROOM NAME OR LOCATION	FIGURE (mm)	MATERIALS (THICKNESS-mm)	WEIGHT (kg/m2)	TOTAL (kg/m2)
WALL (1)		PRECAST CONCRETE (120)	288	
		MORTAR EXT (25)	50	
		INT (25)	50	
			388	→ 390
WALL (2)		VINYL COATED METAL	10	
		GIRTS	10	
		STUD	10	
		GYPSUM BOAD	25	
			55	→ 55
PARAPET(1)		VINYL COATED METAL	10	
		GIRTS	15	
		STUD	15	
		STEEL SHEET	15	
			70	
			x1.2= 84	→ 85
PARAPET(2)		PKECAST CONCRETE (120)	300	
		STEEL STRUCTURE	30	
		FINISHING	15	
			345	
			x1.2=414	→ 415

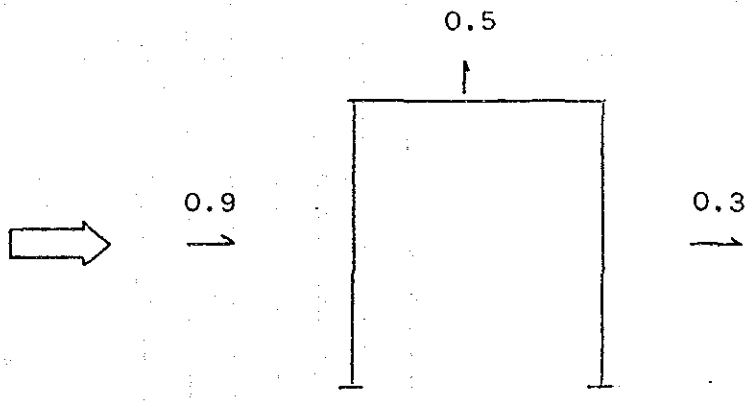
WIND LOAD

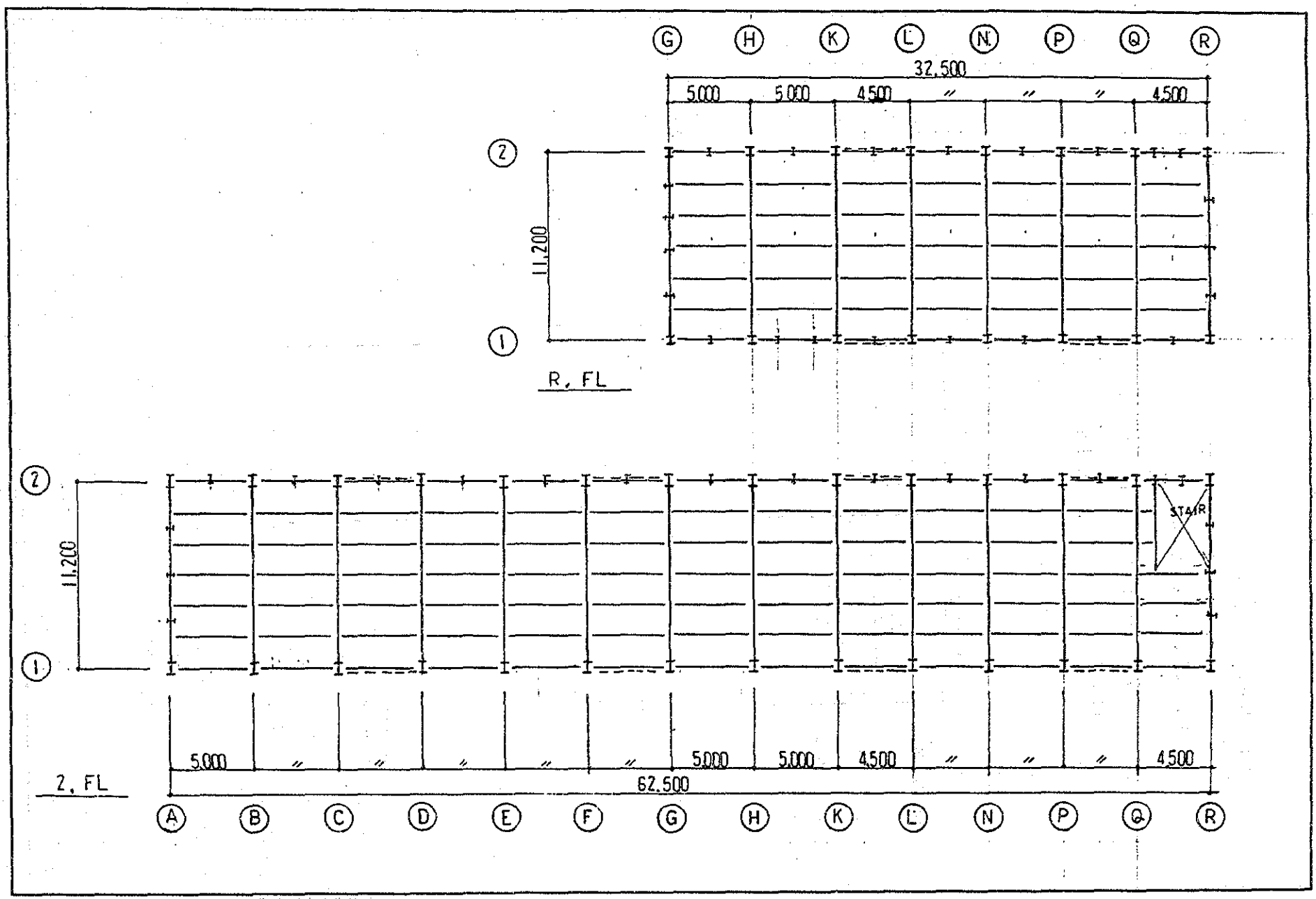
1) Velocity Pressure

0 ~ 10 m	150 kg/m^2
10 m ~	$45\sqrt{h}$



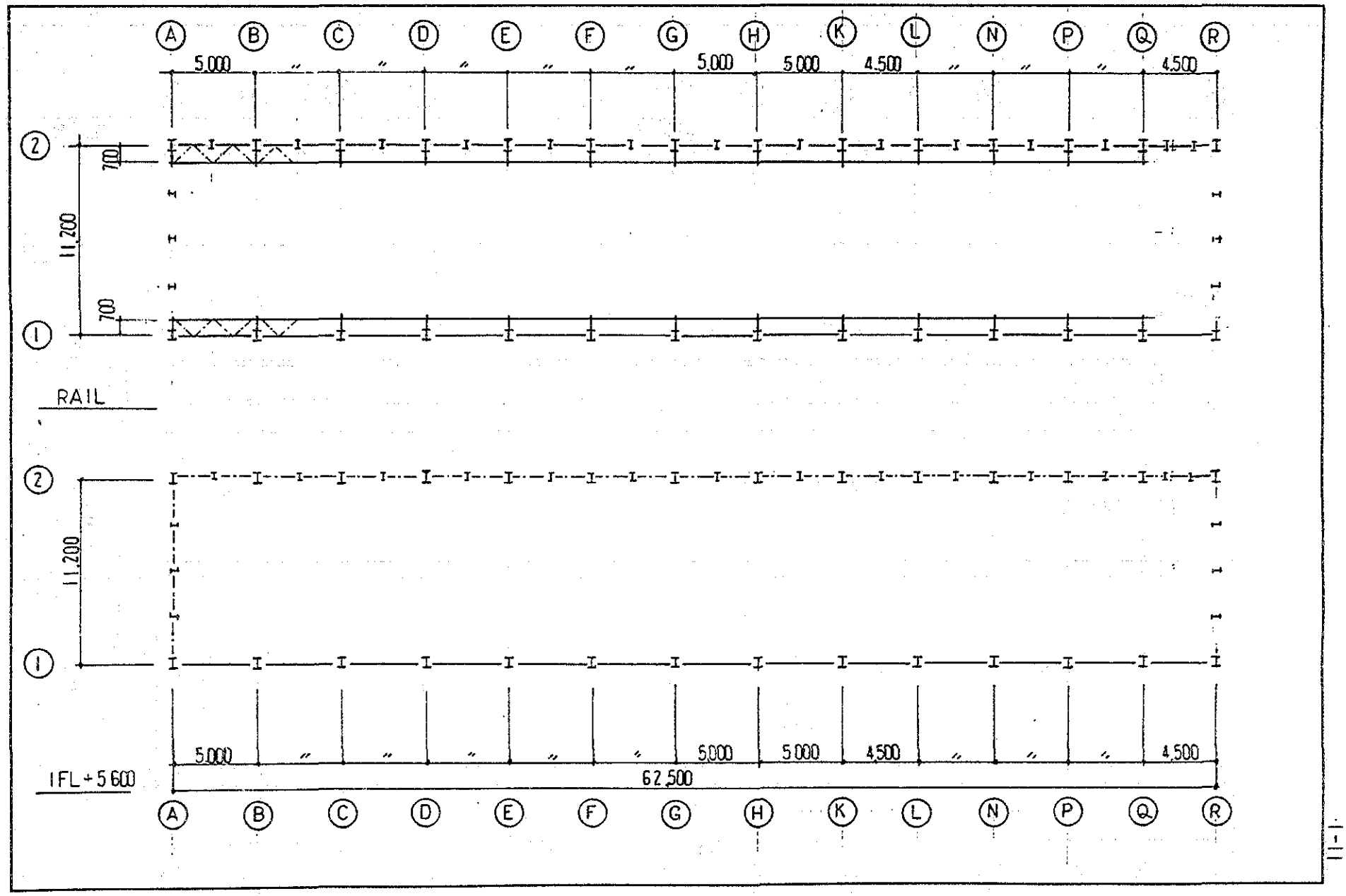
2) Wind Coefficient

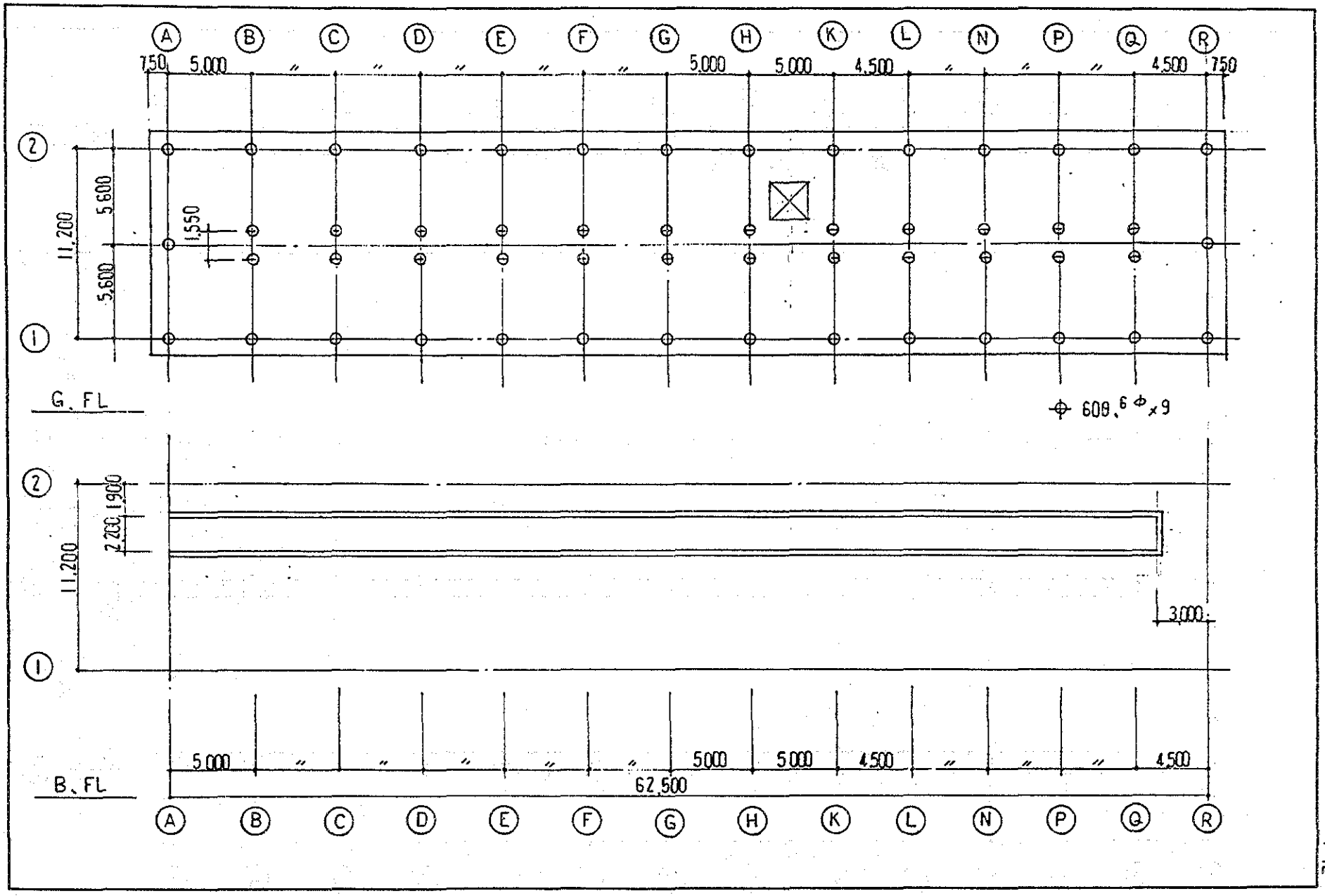



G H K L N P Q R
32,500
5,000 5,000 4,500 〃 〃 〃 4,500
2
1
11,200
R, FL
2
1
11,200
STAIR
5,000 〃 〃 〃 〃 〃 5,000 5,000 4,500 〃 〃 〃 4,500
2, FL
62,500
A B C D E F G H K L N P Q R

508

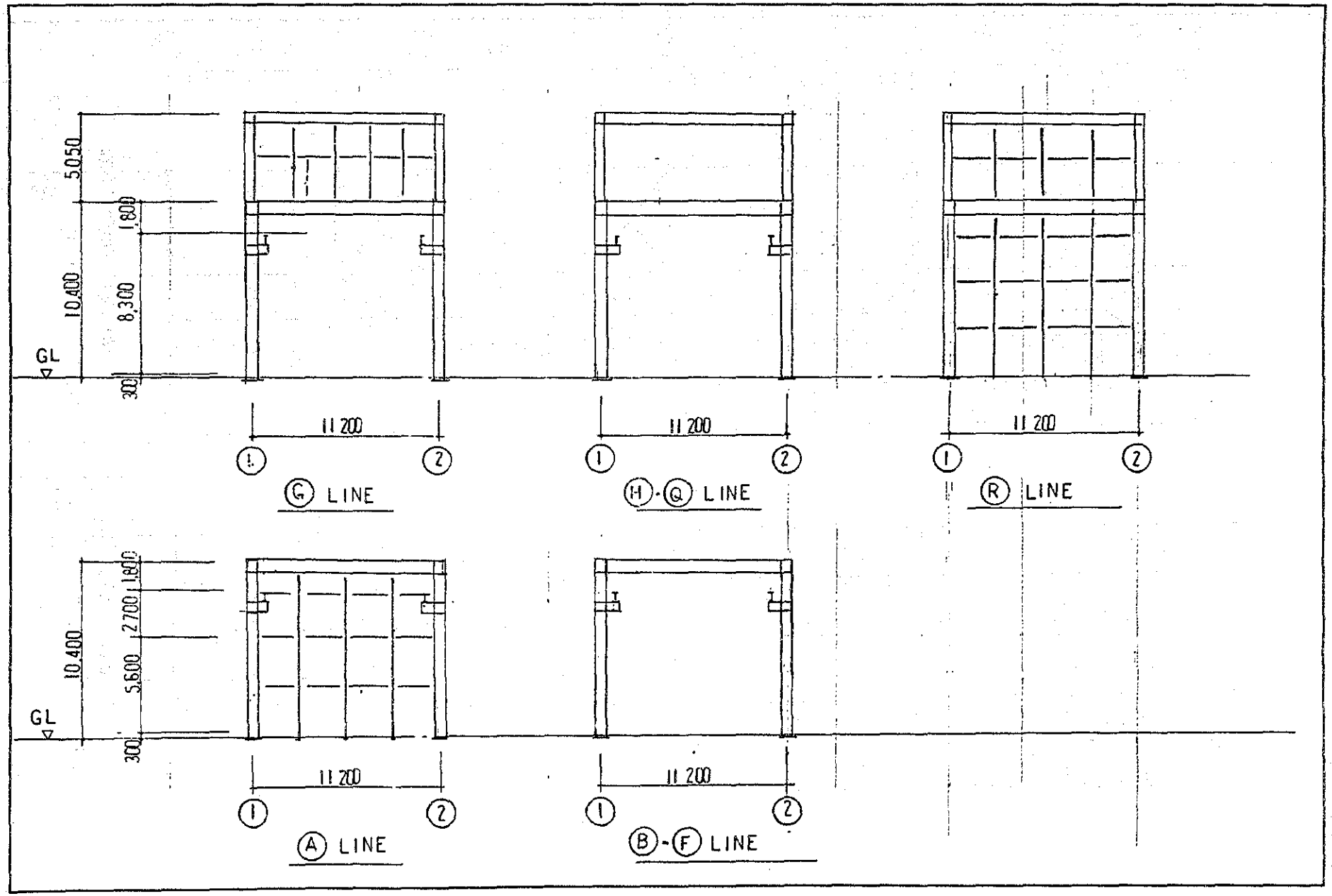
105

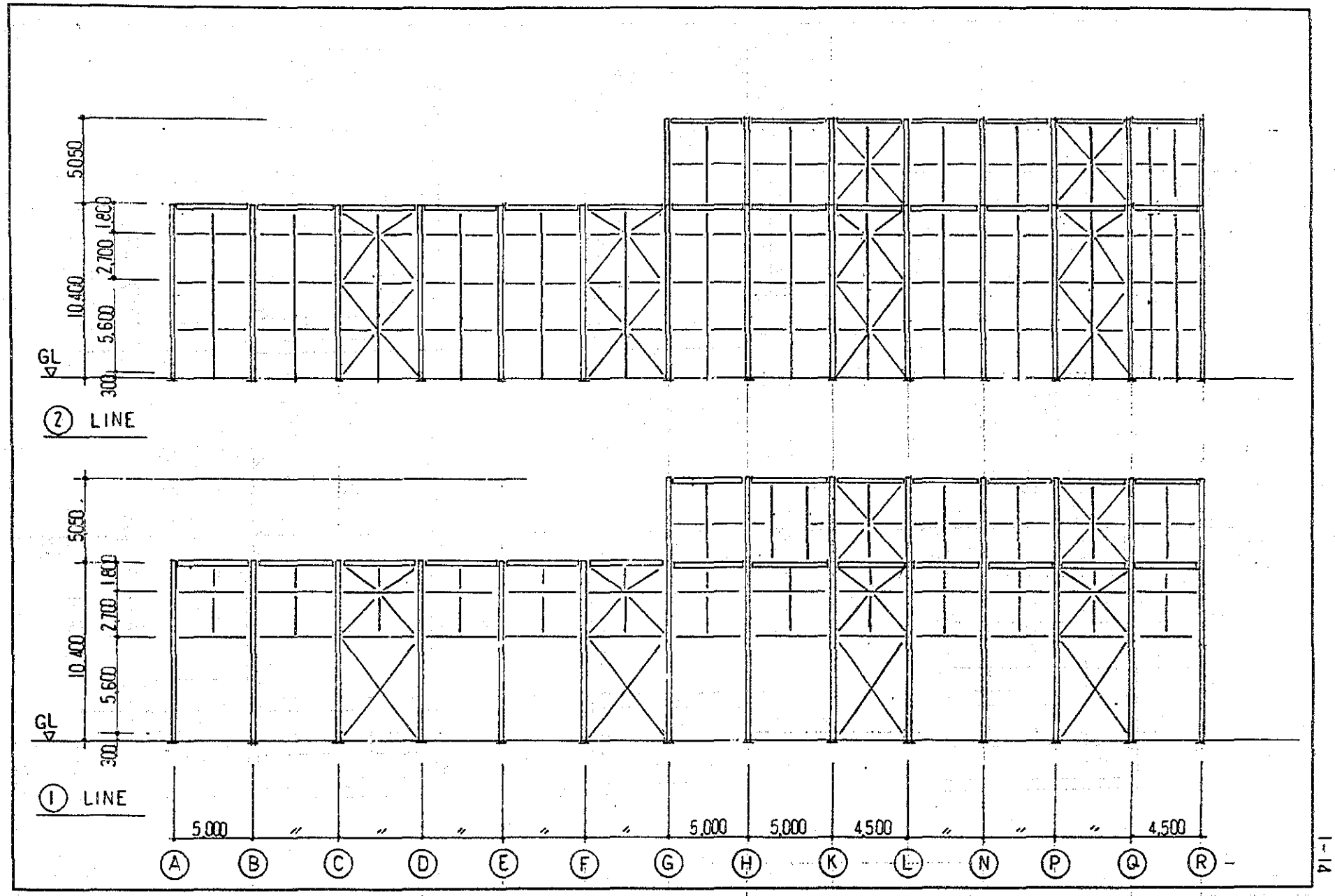

A B C D E F G H K L N P Q R
5,000 5,000 5,000 4,500 4,500
2
1
700
11,200
RAIL
IFL+5 600
62,500


A B C D E F G H K L N P Q R
750 5,000 5,000 5,000 4,500 4,500 750
2
1
11,200
5,600
5,600
1,550
G. FL
600, 6 φ x 9
1,900
2,200
3,000
B. FL
5,000 5,000 5,000 4,500 4,500
62,500

1-12

510


5,050
1,800
10,400
8,300
GL
300
11 200
1
2
Ⓖ LINE
Ⓗ-Ⓠ LINE
Ⓡ LINE
1,800
2,700
5,600
Ⓐ LINE
Ⓑ-Ⓕ LINE


5050
1800
2700
10400
5600
300
GL
② LINE
5050
1800
2700
10400
5600
300
GL
① LINE
5,000
5,000
5,000
4,500
4,500
A
B
C
D
E
F
G
H
K
L
N
P
Q
R

512

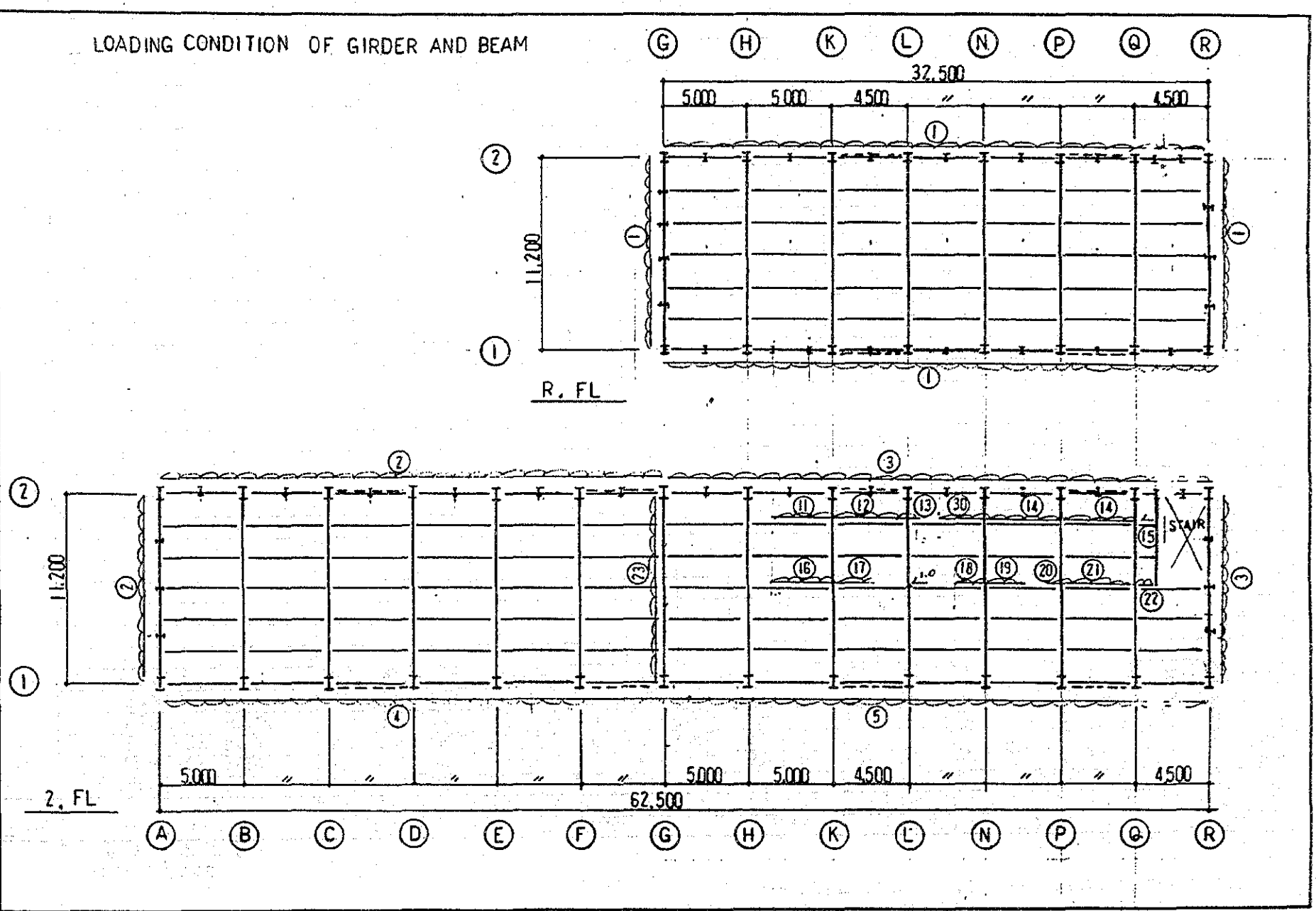
NOTE: DL --- DEAD LOAD PHL --- PIPE HANGER LOAD
LL --- LIVE LOAD TL --- TOTAL FLOOR LOAD

FLOOR LOAD
[設計用床荷重]

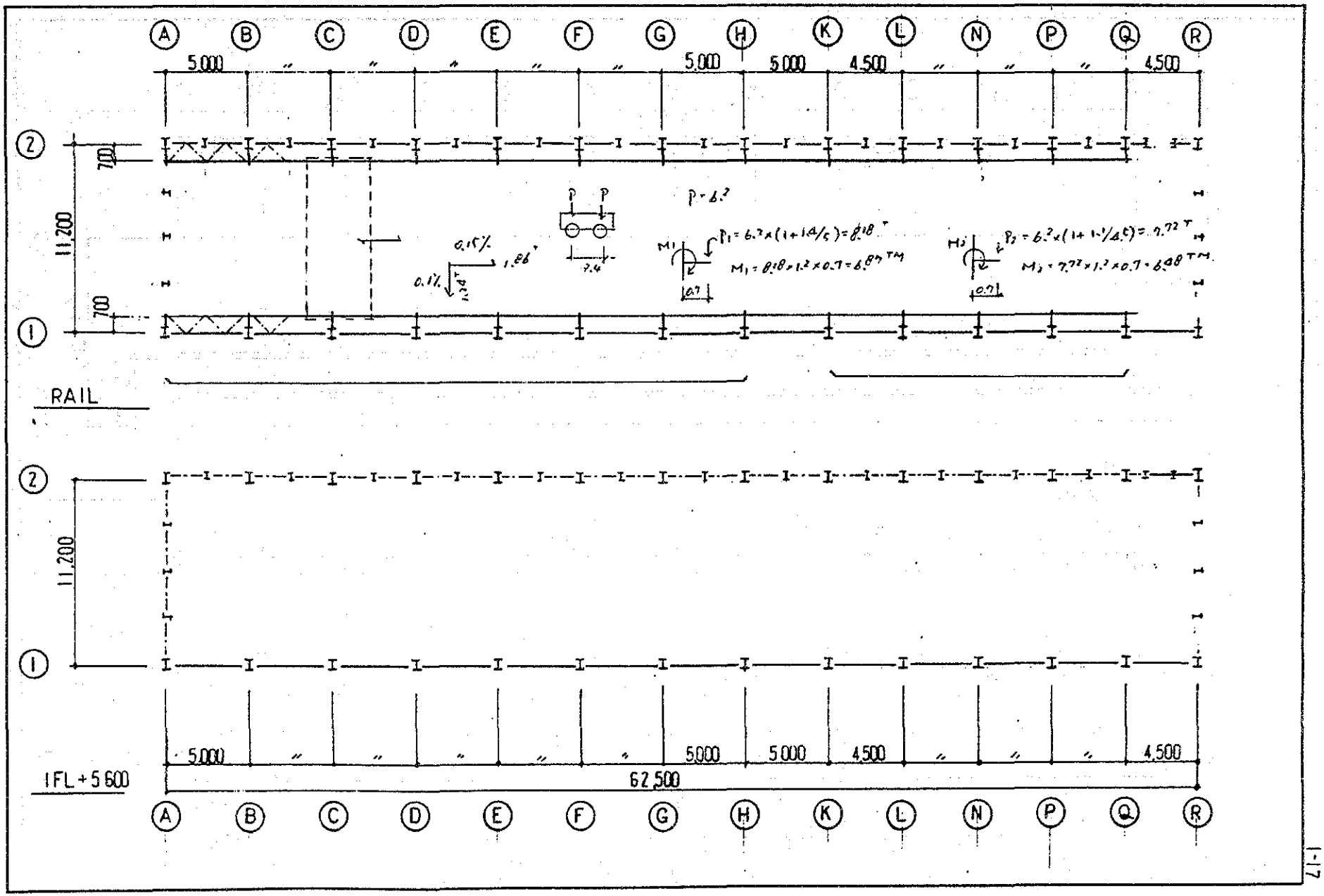
Unit: kg/m2

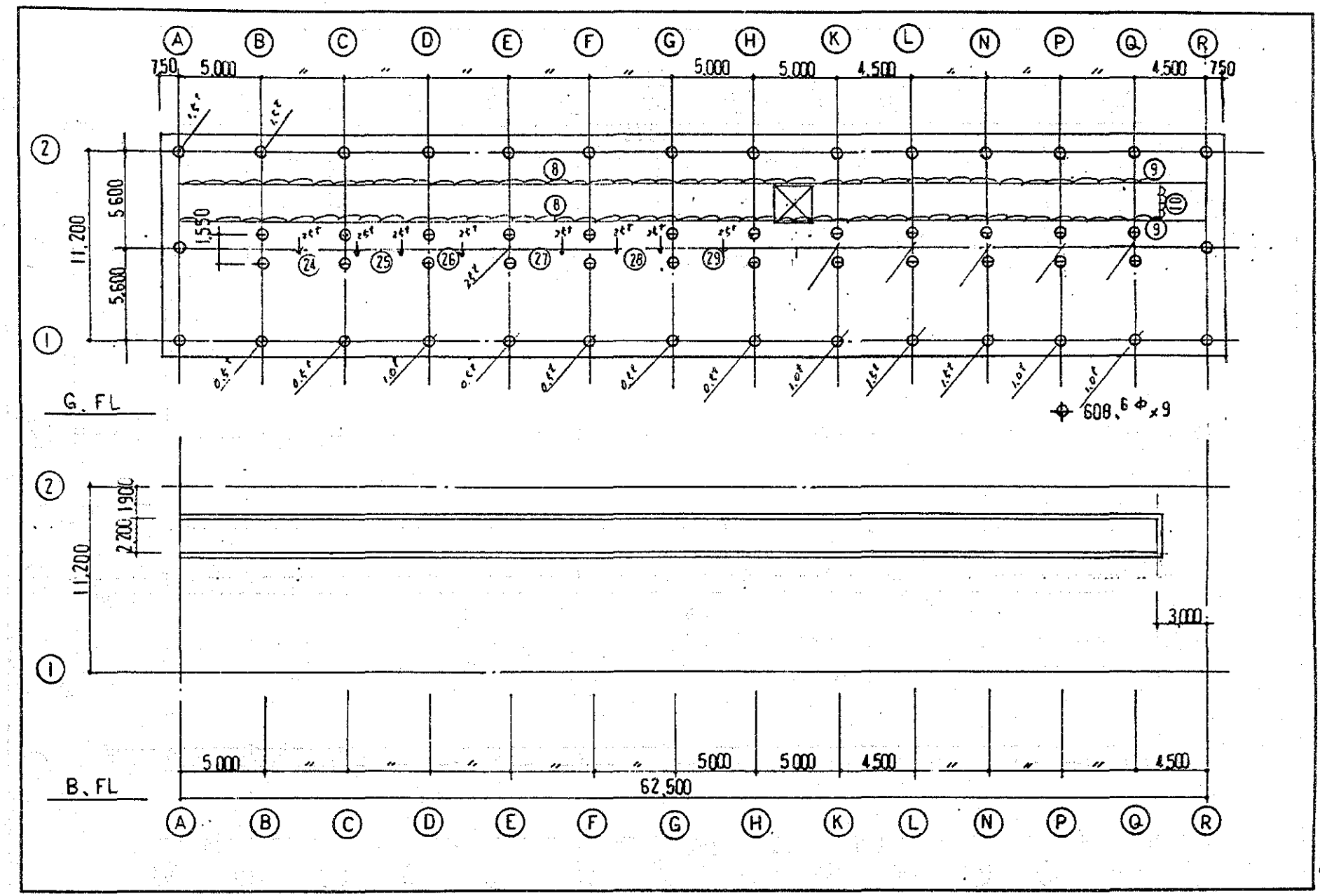
FLOOR	ROOM NAME	SLAB			GIRDER				BEAM				COLUMN & FOUND.				SEISMIC			
		DL	LL	TL	DL	LL	PHL	TL	DL	LL	PHL	TL	DL	LL	PHL	TL	DL	LL	PHL	TL
	ROOF	500	60	560	500	60	0	560	500	60	0	560	500	60	0	560	500	30	0	530
	CONTROL ROOM	495	500	995	495	350	0	845	495	500	0	995	495	350	0	845	495	350	0	845
	BATTERY ROOM	545	500	1045	545	350	0	895	545	500	0	1045	545	350	0	895	545	350	0	895
	REST ROOM	545	300	845	545	180	0	725	545	300	0	845	545	180	0	725	545	80	0	625
	STAIR	100	300	400	100	180	0	280	100	300	0	400	100	180	0	280	100	80	0	180
	FLOOR	2640	500	3140	2640	350	0	2990	2640	500	0	3140	2640	350	0	2990	2640	350	0	2990

LOADING CONDITION OF GIRDER AND BEAM



514


A B C D E F G H K L N P Q R
5,000 5,000 5,000 4,500 4,500
2
1
11,200
700
700
P P
P = 6.2
7.4
0.15%
0.1%
1.86
M1
P1 = 6.2 x (1 + 14/5) = 8.18 T
M1 = 8.18 x 1.2 x 0.7 = 6.87 TM
M2
P2 = 6.2 x (1 + 1.1/4.5) = 7.72 T
M2 = 7.72 x 1.2 x 0.7 = 6.48 TM
0.7
RAIL
IFL + 5 600
62,500


A B C D E F G H K L N P Q R
750 5,000 5,000 5,000 4,500 4,500 750
2
1
11,200
5,600
5,600
1,550
G. FL
608.6 Φ×9
2,200 1900
3,000
B. FL
5,000 5,000 5,000 4,500 4,500
62,500

1-18

616

LOADING CONDITION OF GIRDER AND BEAM (ビームの設計)

NO	LOADING CONDITION	REMARK
①	w	w = 0.08t + 0.0tt × t.0t/2 = 0.22 t/m
②	w	w = 0.08t + 0.0tt × 9.4/2 = 0.34 t/m.
③	w	w = 0.05t + 0.0tt × 14.4t/2 = 0.45 t/m.
④	w	w = 0.41t + 0.39 × 10.1/2 = 2.38 t/m.
⑤	w	w = 0.39 × 10.1/2 + 0.0tt × 5.0t/2 = 2.11 t/m.
⑥	w	w = 0.0tt × 4.2 + 0.39 = 0.62 t/m.
⑦	w	w = 0.39 × 9.4/2 = 1.83 t/m.
⑧	w	w = 0.6t × (2.2t + 1.1) = 2.18 t/m.
⑨	w, 2.0	w = 2.18 t/m.
⑩	w	w = 0.6t × 2 = 1.20 t/m
⑪	w, 1.t	w = t.8/3 = 0.6 t/m
⑫	w	w = t.8/3 = 0.6 t/m
⑬	w, 4.2	w = t.8/3 = 0.6 t/m.
⑭	w	w = 8.1/13 = 0.63 t/m
⑮	P, 2.93	P = 0.63 × 1 = 0.63 t
⑯	w, 1.5	w = 2.5/6.4 = 0.39 t/m
⑰	w, 1.6	w = 2.5/6.4 = 0.39 t/m.
⑱	w, 2.t	w = 2.5/4.5 = 0.56 t/m
⑲	w, 2.0	w = 2.5/4.5 = 0.56 t/m.
⑳	w, 2.t	w = 3.5/6.5 = 0.54 t/m
㉑	w	w = 3.5/6.5 = 0.54 t/m.
㉒	w, 2.5	w = 3.5/6.5 = 0.54 t/m
㉓	w	w = 0.0tt × t.0t/2 = 0.14 t/m
㉔	P, 2.2	P = 2t
㉕	P, P, 0.5, 2.7	P = 2t
㉖	P, 1.8	P = 2t
㉗	P, 2.2	P = 2t
㉘	P, P, 1.5, 4.5	P = 2t
㉙	P, 2.8	P = 2t
㉚	1.5	w = 8.1/13 = 0.63 t/m

SEISMIC LOAD
[地震荷重]

ITEM	CALCULATION	
ZONE FACTOR (Z)	Z = 1.0	
STANDARD SHEAR COEFFICIENT (Co)	Co = 0.1	
GROUND CONDITION (Tc)	Tc = 0.6	
Hard	Tc = 0.4 ☐	
Medium	Tc = 0.6 ☑	
Soft	Tc = 0.8 ☐	
DIRECTION	X DIRECTION ( )	Y DIRECTION ( )
NATURAL PERIOD OF BUILDING (T)	T = 0.472	T = 0.472
Heigh h= 15.75 m	Length of Span D= 62.5 m	Length of Span D= 32.5 m
T=(0.01*α +0.02)*h	= 0.472	= 0.472
T=0.05*h/4√D	=	=
T=h/70	=	=
CHARACTERISTICS OF VIBRATION OF THE BUILDING (Rt)	Rt = 1.0	Rt = 1.0

		T	Rt		T	Rt
Rt=1			= 1.0			= 1.0
	Tc	-	-	Tc	-	-
Rt=1-0.2*(T/Tc-1)^2			=			=
	2*Tc	-	-	2*Tc	-	-
Rt=1.6*Tc/T			=			=
2*T/(1+3*T)	= 0.391			= 0.391		

SEISMIC LOAD FOR EACH FLOOR (Qi)

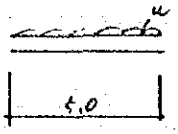
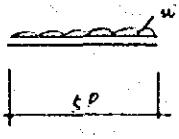
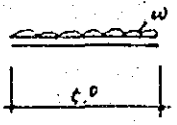
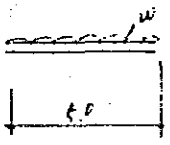
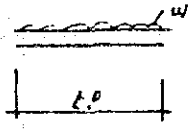
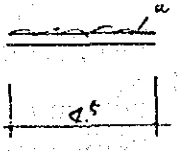
STORY	Wi	α i	Ai	Ci	Qi	Wi	α i	Ai	Ci	Qi
2	245.28	0.237	1.708	0.171	41.94	245.28	0.237	1.708	0.171	41.94
1	787.01	1.0	1.0	0.10	103.22	787.01	1.0	1.0	0.10	103.22

NOTE: α --- RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL AGAINST THE BUILDING HEIGHT h

$\alpha i = Wi/\Sigma W$

$Ai = 1 + (1/\sqrt{\alpha i} - \alpha i)*2*T/(1 + 3*T)$

$Ci = Z*Rt*Ai*Co$

NO	SPAN m	LOADING CONDITION	M t·m	Q t	δ cm	Member
① RF. 2F.	5.0	ROOF. w = 0.56×1.87 = 1.05 t/m 	2.18	2.63	I = 10000 0.407	B3
② 2F	5.0	CONTROL ROOM + MACHINE w = 0.995×1.87 + 0.6 = 2.39 t/m. 	7.47	5.98	I = 10.000 0.926	B1
③ 2F	5.0	CONTROL ROOM w = 0.995×1.87 = 1.86 t/m. 	5.81	4.65	I = 10.000 0.721	B2
④ 2F	5.0	BATTERY ROOM w = 1.045×1.87 = 1.95 t/m. 	6.09	4.88	I = 10.000 0.756	B2
⑤ 2F	5.0	REST ROOM w = 0.825×1.87 = 1.58 t/m. 	4.94	3.95	I = 10.000 0.612	B2
⑥ RF	4.5	ROOF w = 0.56×1.87 = 1.05 t/m 	2.66	2.36	I = 10.000 0.267	B3

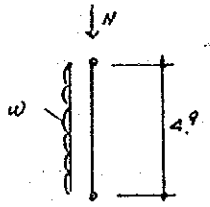
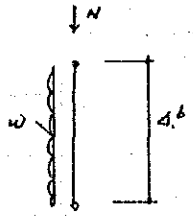
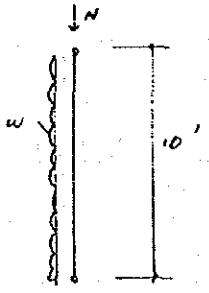
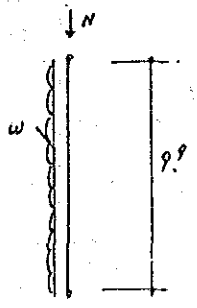
NOTE: $\sigma b/fb < 1.0$
$\tau/fs < 1.0$
$\delta/L < 1/300$

DECISION OF BEAM MEMBER ( )
〔小梁の応力算定と断面算定〕

LOCATION	LOAD CONDITION	RA (t)	RB (t)	RC (t)	Mmax (tm)	MEMBER (Z,As,fb,fs)	σb / fb	τ / fs	δ / L	REM.
① RF 2F	ω=1.05t/m, 5.0	2.63	2.63	0	3.18	H-260×125×6×9 Z=924 As=19.92 fb=1.6 fs=0.924	0.98 0.61	0.19 0.20	1.0 1/500	B3
② 2F.	ω=2.39t/m, 5.0	5.98	5.98	0	7.47	H-350×175×7×11 Z=775 Ix=13600 fb=1.6 As=22.96 fs=0.924	0.96 0.60	0.26 0.28	1.26 1/397	B1
③ 2F	ω=1.06t/m, 5.0	4.61	4.61	0	5.81	H-300×150×6.5×9 Z=481 Ix=7210 fb=1.6 As=18.33 fs=0.924	1.21 0.75	0.26 0.27	1.0 1/500	B2
④ 2F	ω=1.95t/m, 5.0	4.88	4.88	0	6.09	H-300×150×6.5×9 Z=481 Ix=7210 fb=1.6 As=18.33 fs=0.924	1.27 0.79	0.27 0.29	1.06 1/476	B2
⑤ 2F	ω=1.58t/m, 5.0	3.95	3.95	0	4.94	H-300×150×6.5×9 Z=481 Ix=7210 fb=1.6 As=18.33 fs=0.924	1.03 0.64	0.22 0.23	0.85 1/588	B2
⑥ RF	ω=1.06t/m, 4.5	2.36	2.36	0	2.66	H-260×125×6×9 Z=924 Ix=4050 fb=1.6 As=19.92 fs=0.924	0.82 0.61	0.17 0.18	0.26 1/682	B3

NOTATION : RA,RB,RC --- SUPPORT REACTION OF LEFT, CENTER AND RIGHT END (t)
Mmax --- MAXIMUM BENDING MOMENT (tm)
Z,As --- SECTION COEFFICIENT,AREA FOR SHEAR (cm3,cm2)
fb,fs --- ALLOWABLE STRESS FOR BENDING AND SHEAR (t/cm2)
σb,τ --- STRESS OF BENDING AND SHEAR (t/cm2)
δ --- DEFLECTION (cm)
L --- SPAN LENGTH (cm)

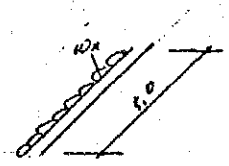
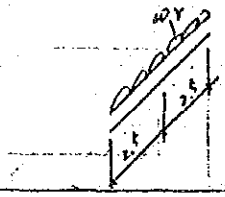
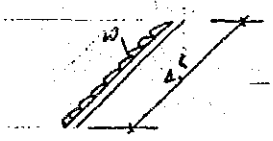
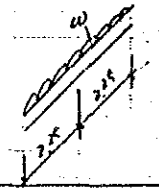
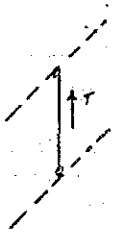
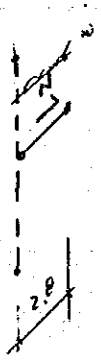
STUD

NO	SPAN m	LOADING CONDITION	M tm	Q t	δ cm	Member
① 2F	4.9	 $w = 0.9 \times 0.18 \times 2.5 = 0.41^t/m$ $N = 0.044 \times 2.5 \times 4.9^t/_2 = 0.54^t$	1.23	1.0	0.147	P2
② 2F	4.6	 $w = 0.9 \times 0.18 \times 2.8 = 0.46^t/m$ $N = 0.044 \times 2.8 \times 4.6^t/_2 = 0.39^t$	1.19	1.04	0.125	P2
③ 1F	10.1	 $w = 0.9 \times 0.15 \times 2.5 = 0.34^t/m$ $N = 0.044 \times 2.5 \times 10.1/_2 = 0.72^t$	4.34	1.72	2.194	P1
④ 1F	9.9	 $w = 0.9 \times 0.15 \times 2.8 = 0.38^t/m$ $N = 0.044 \times 2.8 \times 10.1/_2 = 0.80^t$	4.66	1.88	2.263	P1

MARK	① P2		② P2	
NL , NS (t)	0.75	0.75	0.79	0.79
ML , MS (tm)	0	1.23	0	1.19
MEMBER	H-175×90×5×8		H-175×90×5×8	
A , Ae (cm²)	23.04		23.04	
Zx, Zy (cm³)	179		179	
Ix, Iy (cm⁴)	1,210		1,210	
rx, ry (cm)	if=2.38 η=5.78	iy=2.06	if=2.38 η=5.78	iy=2.06
	δ=1.21	δ/ℓ = 1/403	δ=1.03	δ/ℓ = 1/444
ℓb , ℓk (cm)	245	245	230	230
λ, Pc (t/cm²)	118.9	0.68	111.	0.76
λb , Pbc (t/cm²)	102.9	1.6	96.6	1.6
$\frac{fb}{Pbc} + \frac{fc}{Pc}$	$\frac{0.88}{1.6\times1.5} + \frac{0.02}{0.68\times1.5} = 0.39 < 1.0$		$\frac{0.86}{1.6\times1.5} + \frac{0.02}{0.76\times1.5} = 0.38 < 1.0$	

MARK	③ P1		④ P1	
NL , NS (t)	0.72	0.72	0.80	0.80
ML , MS (tm)	0	4.34	0	4.66
MEMBER	H-300×150×6.5×9		H-300×150×6.5×9	
A , Ae (cm²)	46.78		46.78	
Zx, Zy (cm³)	481		481	
Ix, Iy (cm⁴)	7,210		7,210	
rx, ry (cm)	if=3.87, η=8.61	ix=12.4, iy=3.39	if=3.87 η=8.61	ix=12.4 iy=3.39
	δ=3.04	δ/ℓ = 1/332	δ=3.14	δ/ℓ = 1/316
ℓb , ℓk (cm)	298	298	298	298
λ, Pc (t/cm²)	89.6	1.0	89.6	1.0
λb , Pbc (t/cm²)	76.2	1.42	76.2	1.42
$\frac{fb}{Pbc} + \frac{fc}{Pc}$	$\frac{0.90}{1.42\times1.5} + \frac{0.02}{1.0\times1.5} = 0.44 < 1.0$		$\frac{0.97}{1.42\times1.5} + \frac{0.02}{1.0\times1.5} = 0.47 < 1.0$	

WIND FOR BEAM AND TIE BEAM

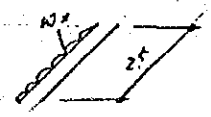
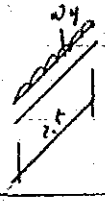
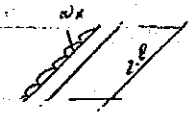
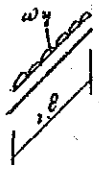
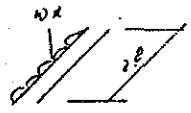
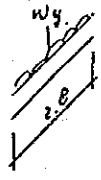
NO	SPAN m	LOADING CONDITION	M tm	Q t	δ cm	Member
① 1F	5.0	 $w_x = 0.9 \times 0.1 t \times 5.0 t = 0.68\ t/m$	2.13	1.7	I=10,000 0.264	H B1
	2.5	 $w_y = 0.39 \times 5.0 t = 1.97\ t/m$	1.54	2.46	I=10,000 0.048	
② 1F	5.0	 $w_x = 0.9 \times 0.1 t \times 5.0 t = 0.68\ t/m$	1.72	1.53	I=10,000 0.173	HB2
	2.25	 $w_y = 0.39 \times 5.0 t = 1.97$	1.25	2.22	I=10,000 0.071	
③ 1F	—	 $T = 2.46 \times 2 = 4.92^t$	—	—	—	SUSPEND BEAM
④ 1F	2.8	 $w = 0.006\ t/m$ $N = 0.02 \times \frac{M}{H}$ $= 0.02 \times 4.66/0.3$ $= 0.31^t$	0.006	0.008	I=10. 0.229	TIE BEAM

WIND FOR BEAM AND TIE BEAM

MARK	① HB1		② HB2	
NL , NS (t)	0	0	0	0
ML , MS (tm)	My = 1.54	Mx = 2.17	My = 1.25	Mx = 1.72
MEMBER	H-350×175×7×11			
A , Ae (cm²)				
Zx, Zy (cm³)	775	112	481	87.7
Ix, Iy (cm⁴)	13.600	984	7.210	508
rx, ry (cm)	ix = 4.68, iy = 8.33		ix = 3.87 iy = 8.61	
	δy = 0.065 δ/L = 1/3846	δx = 0.759 δ/L = 1/1393	δy = 0.043 δ/L = 1/5232	δx = 0.24 δ/L = 1/875
ℓb , ℓk (cm)	260		225	
λ, Pc (t/cm²)	1	—		—
λb , Pbc (t/cm²)	54.6	1.6	58.1	1.6
$\frac{fbx}{Pbcx} + \frac{fby}{Pbcy}$	$\frac{0.27}{1.6\times1.5} + \frac{1.78}{1.6\times1.5} = 0.69 < 1.0$		$\frac{0.96}{1.6\times1.5} + \frac{1.85}{1.6\times1.5} = 0.92 < 1.0$	

MARK	③ SUSPEND BEAM		④ TIE BEAM	
NL , NS (t)	T = 4.92	0	0	0.21
ML , MS (tm)	0	0	0.006	0.006
MEMBER	L-65×65×6		L-65×65×6	
A , Ae (cm²)	7.527	4.527	7.527	
Zx, Zy (cm³)	6.27		6.27	
Ix, Iy (cm⁴)	29.4		29.4	
rx, ry (cm)			ix = 1.27	
			δ = 0.67	δ/L = 1/415
ℓb , ℓk (cm)				
λ, Pc (t/cm²)		1.6	220	0.198
λb , Pbc (t/cm²)				1.6
$\frac{fb}{Pbc} \div \frac{fc}{Pc}$	— ÷ $\frac{1.09}{1.6} = 0.68 < 1.0$		$\frac{0.1}{1.6\times1.5} \div \frac{0.64}{0.198\times1.5} = 0.18 < 1.0$	

GIRTS

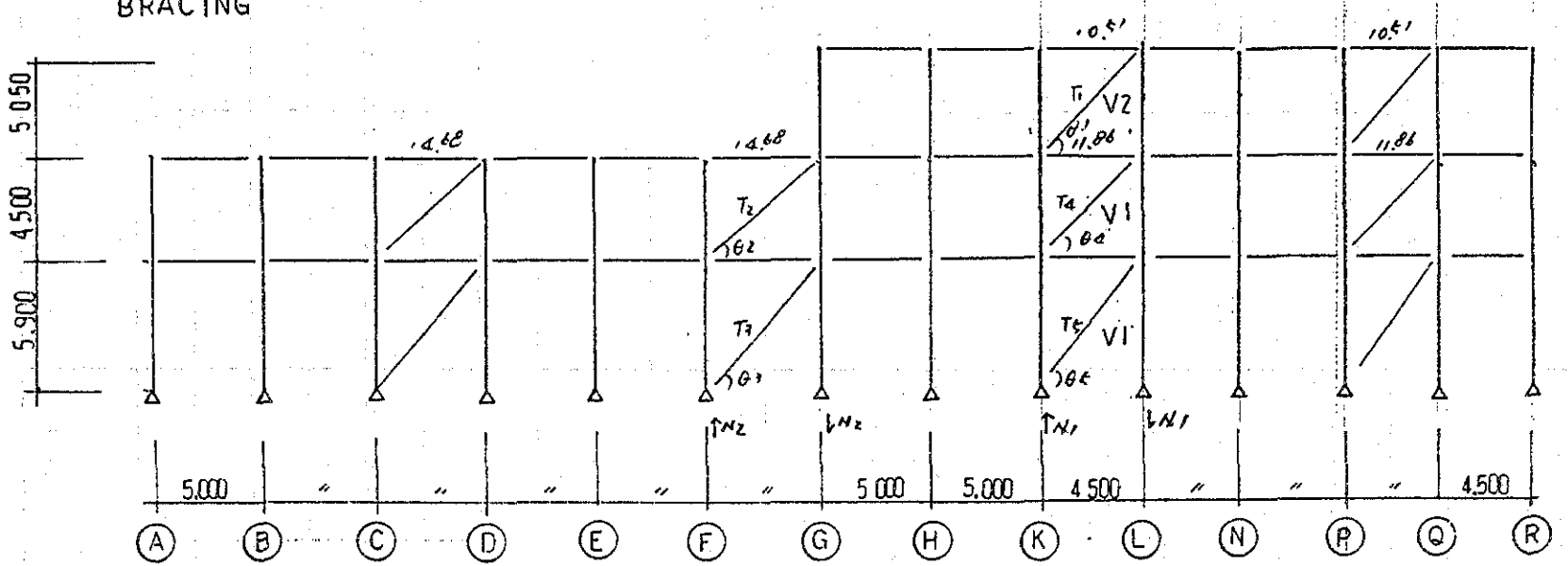
NO	SPAN m	LOADING CONDITION	M tm	Q t	δ cm	Member
① 2F	2.5	 $w_x = 0.9 \times 0.18 \times 1.0 = 0.162$ t/m	0.127	0.203	I=10 2.924	D1
		 $w_y = 0.04t \times 1.0 = 0.04t$ t/m	0.035	0.056	I=10. 1.09	
② 2F	2.8	 $w_x = 0.9 \times 0.18 = 1.0 = 0.162$ t/m	0.159	0.227	I=10 6.174	D1
		 $w_y = 0.02 \times 1.0 = 0.020$ t/m	0.02	0.028	I=10 0.762	
③ 1F	2.8	 $w_x = 0.9 \times 0.1t \times 1.0 = 0.14$ t/m	0.137	0.198	I=10 5.376	D1
		 $w_y = 0.04t \times 1.0 = 0.04t$ t/m	0.044	0.063	I=10 1.715	

18

GIRTS

MARK	① D1		② D1	
NL , NS (t)	0	0	0	0
ML , MS (tm)	My = 0.036	Mx = 0.127	My = 0.02	Mx = 0.159
MEMBER	L-75×75×6		L-75×75×6	
A , Ae (cm²)				
Zx, Zy (cm³)	8.47	8.47	8.47	8.47
Ix, Iy (cm⁴)	46.1	46.1	46.1	46.1
rx, ry (cm)				
	δx = 0.861 δy = 0.236 δ = 0.883	δ/L = 1/283	δx = 1.399 δy = 0.166 δ = 1.399	δ/L = 1/207
ℓb , ℓk (cm)				
λ , Pc (t/cm²)				
λb , Pbc (t/cm²)		1.6		1.6
$\frac{fbx}{Pbcx} + \frac{fby}{Pbcy}$	$\frac{0.41}{1.6\times1.5} + \frac{1.50}{1.6\times1.5} = 0.80 < 1.0$		$\frac{1.88}{1.6\times1.5} + \frac{0.24}{1.6\times1.5} = 0.88 < 1.0$	
MARK	③ D1			
NL , NS (t)	0	0		
ML , MS (tm)	My = 0.044	Mx = 0.177		
MEMBER	L-75×75×6			
A , Ae (cm²)				
Zx, Zy (cm³)	8.47	8.47		
Ix, Iy (cm⁴)	46.1	46.1		
rx, ry (cm)				
	δx = 1.157 δy = 0.372 δ = 1.216	δ/L = 1/230		
ℓb , ℓk (cm)				
λ , Pc (t/cm²)				
λb , Pbc (t/cm²)		1.6		
$\frac{fbx}{Pbcx} + \frac{fby}{Pbcy}$	$\frac{1.62}{1.6\times1.5} + \frac{0.42}{1.6\times1.5} = 0.89 < 1.0$		——— + ——— = < 1.0	

BRACING



See → SS1 P.52.

$\theta_1 = 48.7$

$\theta_2 = 42.0$

$\theta_3 = 49.7$

$\theta_4 = 45.0$

$\theta_5 = 52.7$

① $T_1 = 10.51 \times 1/\cos 48.1 = 15.8$

$T_2 = 14.68 \times 1/\cos 42.0 = 19.8$

② $T_3 = 14.68 \times 1/\cos 49.7 = 22.7$

$T_4 = 11.86 \times 1/\cos 45.0 = 16.8$

$T_5 = 11.86 \times 1/\cos 52.7 = 19.60$

$N_1 = (10.51 \times 5.15 + 11.86 \times 10.4)/4.5 = 29.3$

$N_2 = 14.68 \times 10.4/5 = 30.5$

BRACING

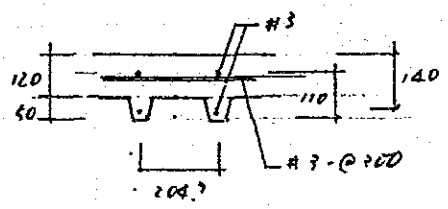
MARK	① V2		② V1	
NL , NS (t)	0	15.8×1.5=23.7	0	22.7×1.5=34.1
ML , MS (tm)	0	0	0	0
MEMBER	L-90×90×10		2L-90×90×10	
A ,Ae (cm²)	17.0	10.95	34.0	20.7
Zx,Zy (cm³)				
Ix,Iy (cm⁴)				
rx,ry (cm)				
ℓb , ℓk (cm)				
λ,Pc (t/cm²)				
λb ,Pbc(t/cm²)				
$\frac{fb}{Pbc}+\frac{fc}{Pc}$	——— + $\frac{2.29}{1.6\times1.5}$ = 0.95 < 1.0		——— + $\frac{1.65}{1.6\times1.5}$ = 0.69 < 1.0	
MARK				
NL , NS (t)				
ML , MS (tm)				
MEMBER				
A ,Ae (cm²)				
Zx,Zy (cm³)				
Ix,Iy (cm⁴)				
rx,ry (cm)				
ℓb , ℓk (cm)				
λ,Pc (t/cm²)				
λb ,Pbc(t/cm²)				
$\frac{fb}{Pbc}+\frac{fc}{Pc}$	——— + ——— = < 1.0		——— + ——— = < 1.0	

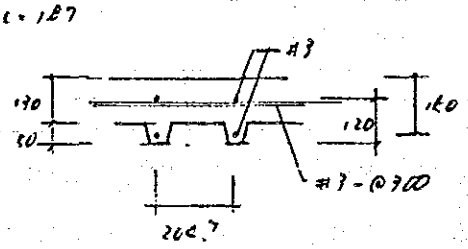
DECISION OF COLUMN BASE ( )
〔柱脚の断面算定〕

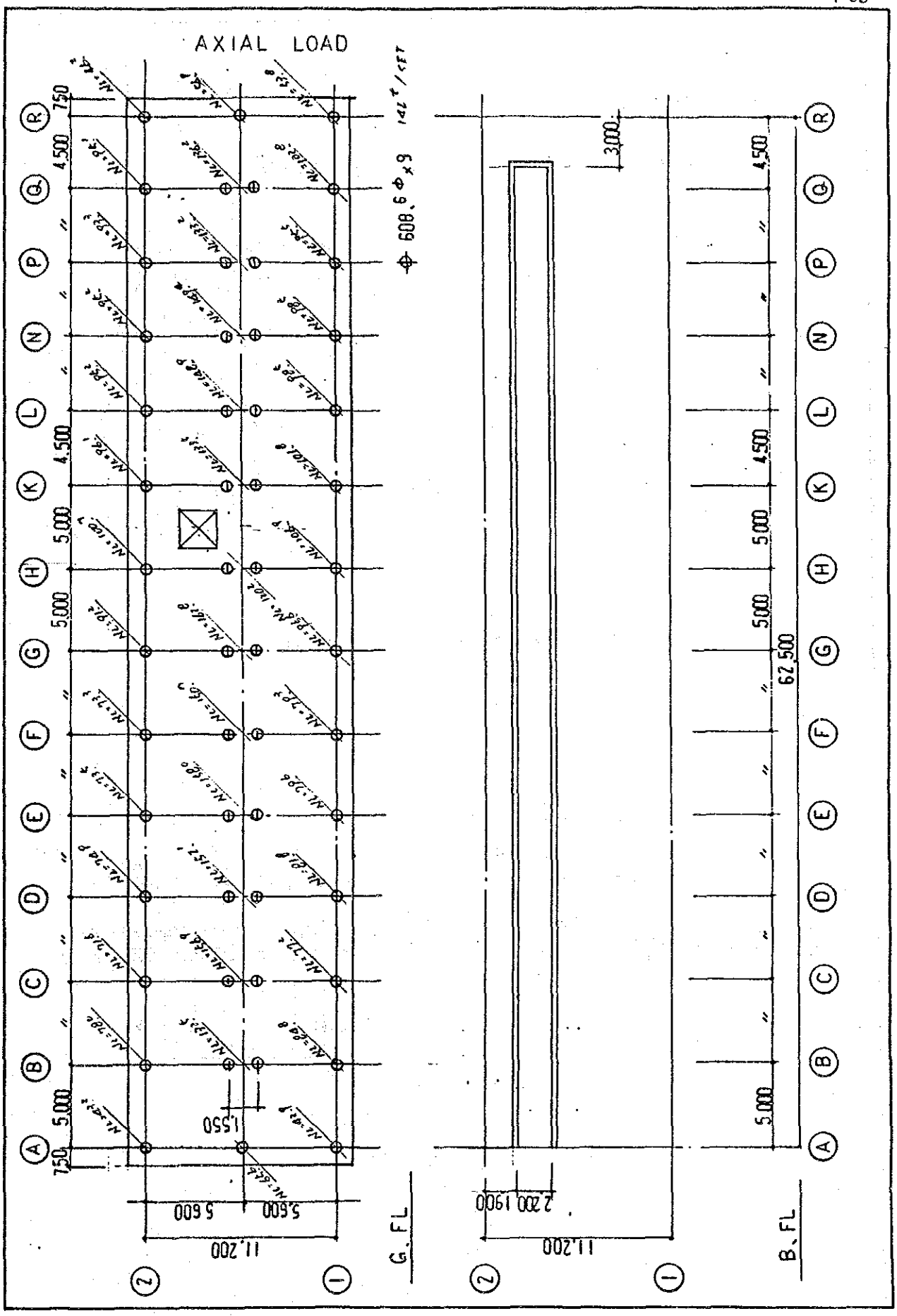
LOCATION		1-F.		1-K	
COLUMN SIZE					
DIRECTION		X	Y	X	Y
PERMANENT CONDITIONS	M (tm)	0	0	0	0
	N (t)	28.11	28.11	57.23	57.23
	Q (t)	0	2.3	0	1.6
TEMPORARY CONDITIONS	M (tm)	0	0		
	N (t)	28.11 + 20.5 × 1.5 = 74.66	28.11 + 6.84 = 34.97	57.23 + 39.2 × 1.5 = 116.63	57.23 + 10.42 = 67.65
	Q (t)	1.5 × 14.66 = 22.00	2.3 × 3.3 = 6.4	1.5 × 11.84 = 17.76	1.6 × 4.2 = 6.7
FIGURE		T = 16.33 T; 150; 650; 250; 250; 350; x = 1.66		T = 1.57; 150; 650; 250; 350	
BASE PLATE	(LxBxt)	650 × 250 × 28		650 × 250 × 28	
CAP PLATE	(THICK.)				
RIB PLATE	(HxBxt)	250 × 169 × 12		250 × 169 × 12	
WING PLATE	(HxBxt)				
ANCHOR BOLT	(n-Dφ)	4 - 28φ		4 - 28φ	
SHEAR KEY	(HxBxt)				
CONC.	e=M/N (cm)	0		0	
	σc<fc (kg/cm2)	32.8		51.0	
ANCHOR BOLT	P/(n*A)<ft (t/cm2)	τ = 22.00/4.6 = 0.878 < 1.35; ft = 1.4 × 1.8 - 1.6 × 0.878 = 1.09 > 11.63/4.6 = 0.88		τs = 17.78/4.6 = 0.773 < 1.35; fts = 1.4 × 1.8 - 1.6 × 0.773 = 1.36 > 1.57/4.6 = 0.06	
BASE PLATE	M=α wlx^2 (tcm)	M = 0.23 × 32.8 × 17.5² = 2917 × 10⁻³ tcm		M = 0.23 × 51 × 17.5² = 3592 × 10⁻³ tcm	
	t>√(6xM/fb) (cm)	2.8 > 2.41 cm		2.8 > 2.0 cm OK	
CAP PLATE	M=α wlx^2 (tcm)				
	t>√(6xM/fb) (cm)				
RIB PLATE	τ = σcA/(txH) (t/cm2)	τ = 1.5 × 32.8 × 19.4 × 17.5 × 10⁻³ / 1.2 × 25 = 0.88		τ = 1.5 × 51 × 28.4 × 17.5 × 10⁻³ / 1.2 × 25 = 1.31	
	H/t	20.8		20.8	
	WELDING τ < fs (t/cm2)	0.88 < 1.35		1.31 < 1.35	
WING PLATE	τ = σcA/(txH) (t/cm2)				
	H/t				
	WELDING τ < fs (t/cm2)				
ALLOWABLE STRESS	CONC. :fc(t/cm2)				
	A.BOLT :ft(t/cm2)				
	PLATE :fb(t/cm2)				
	PLATE :fs(t/cm2)				
REMARKS					

NOTATION: L,H,B,t,D --- LENGTH, HEIGHT, WIDTH, THICKNESS, DIAMETER (mm)
e --- ECCENTRICITY
σc --- COMPRESSIVE STRESS, N/(B*L) OR OTHER EQUATION DUE TO e
P --- UP-LIFT FORCE FOR COLUMN BASE (t)
α --- COEFFICIENT FOR BENDING MOMENT OF SLAB

CALCULATION SHEET (SLAB) (スラブの設計)

SIGN	REF. S1			
DIRECTION	SHORT		LONG	
POSITION	END	CENTER	END	CENTER
ℓ (m)			—	
λ			—	
α	0.083	0.083		
w (t/m²)	0.56			
M (t.m)	0.077		—	—
t (cm)				
d (cm)	11	j = 9.625		
at (cm²)	0.18	< 0.71		
REINFORCED CONCRETE				
REMARK	ℓ = 1.87 B = 204.7 			

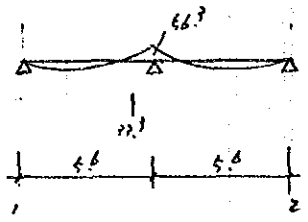
SIGN	BATERRY ROOM S2			
DIRECTION	SHORT		LONG	
POSITION	END	CENTER	END	CENTER
ℓ (m)			—	
λ			—	
α	0.083	0.083		
w (t/m²)	1.06			
M (t.m)	0.0621		—	—
t (cm)				
d (cm)	12	j = 10.5		
at (cm²)	0.32	< 0.71		
REINFORCED CONCRETE				
REMARK	ℓ = 1.87 			


AXIAL LOAD
G.FL
B.FL
11,200
5,600
5,600
1,550
2,200
1900
3,000
62,500
750
4,500
5,000

24

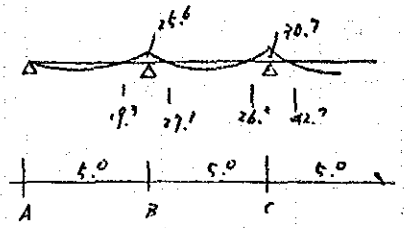
MAT SLA B

see SS1 P37



MAIN FORCE

see SS1 P70



SUB FORCE.

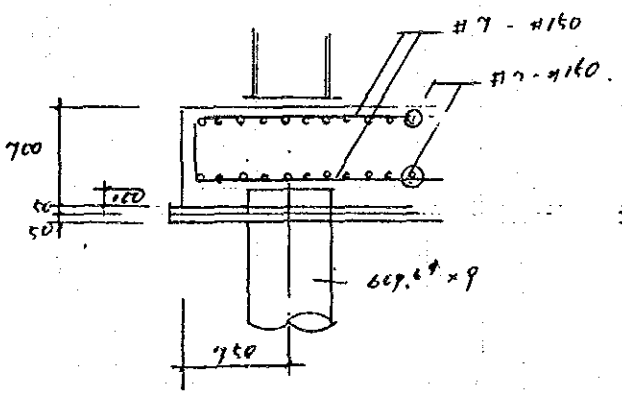
D = 70. d = 55 j = 48.125 d' = 60 j' = 47.25

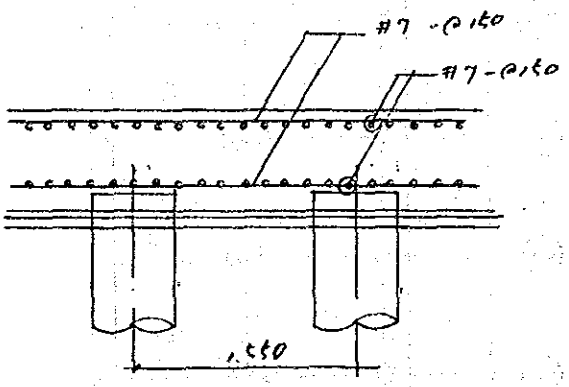
M_{max} = 66.3 tm at = 6630 / 1.87 × 48.125 = 62.56 cm²

→ R = 260. → #7 @150.

Q_{max} = 42.7

τ = 42700 / 250 × 47.25 = 3.61 < 7.5 o/k.





532

§4 OUT PUT DATA(DESIGN OF MAIN MEMBER) 計算結果（アウトプット）

[1] 入力データList (INPUT LIST)

1.1 基本事項

工 事 名：SUB STATION
略 称：SUB STATION
日 付：890911
担 当 者：T/U

建物形状 ：X方向 13 スパン， Y方向 2 スパン， 全階数 2 階，

主体構造 ： S造

階	構造	**基礎用階高［m］**	**構造用階高［m］**
2	S	R.FL-2.FL 5.050	R.FL-2.FL 5.050
1	S	2.FL-G.FL 10.400	2.FL-G.FL 10.400
ｷｿ	RC		

Xスパン長［m］		
A	-B	5.000
B	-C	5.000
C	-D	5.000
D	-E	5.000
E	-F	5.000
F	-G	5.000
G	-H	5.000
H	-K	5.000
K	-L	4.500
L	-M	4.500
M	-P	4.500
P	-Q	4.500
Q	-R	4.500

Yスパン長［m］		
1	-1A	5.600
1A	-2	5.600

G.L.から1階床までの高さ 0.300 ［m］
パラペット部分の高さ 1.200 ［m］
地中梁CMQの計算方法：通常荷重（独立基礎）

1.2 コントロールデータ

・柱軸力での柱・壁の自重は、階高の中央で上下階に分配する。
・梁CMoQ算定時、壁の取り扱い方法（標準）は、階高の中央で上下の梁に分配する。
・計算途中の丸め単位 10 kg
・耐力壁の判定法（複数開口部の取り扱い）は、包絡開口とする。
・建物外周部の床荷重の考慮する幅 L1= 10.0 L2= 10.0 L3= 30.0 L4= 30.0 ［cm］

	R.FL	2.FL	G.FL
・各層標準スラブ厚	12.0	13.0	70.0
・外周部用スラブNo.	1	2	0

1.3 建物特殊形状

指定なし

1.4 使用材料

(1) コンクリート

階（層）	構造形式	種類	Fc	fc	fs	単位重量［t/m³］（柱・梁）	（床・壁）
ｷｿ (G.FL)	RC	普 通	210	70.0	7.0	2.40	2.40

(2) 鉄 筋

階（層）	構造形式	主筋 種別X	主筋 種別Y	主筋 径X	主筋 径Y	《梁》せん断 種別X	《梁》せん断 種別Y	《梁》せん断 径X	《梁》せん断 径Y	《柱》主筋 種別	《柱》主筋 径	《柱》せん断 種別	《柱》せん断 径	《壁》種別	《床》種別
ｷｿ (G.FL)	RC	SD30	SD30	22	22	SD30	SD30	10	10	----	--	----	--	----	SD30

許容応力度［kg/cm²］	種別	長期 正・引	長期 せん断	短期 正・引	短期 せん断
	SD30	2000	2000	3000	3000

(3) 鉄 骨

階（層）	構造形式	《梁》左端	《梁》中央	《梁》右端	《柱》柱頭	《柱》柱脚	《ブレース》
2 (R.FL)	S	SS41	SS41	SS41	SS41	SS41	SS41
1 (2.FL)	S	SS41	SS41	SS41	SS41	SS41	SS41

材料強度［kg/cm²］F値	種別	厚さ40mm以下	厚さ40mmをこえるもの	溶接作業法(1)
	SS41	2400	2200	

1.5 荷 重

(2) 仕 上

梁 （標準仕上状態：両側仕上）

層	仕上
R.FL	0
2.FL	0
G.FL	0

柱 （標準仕上状態：四面仕上）

階	仕上
2	0
1	0

(3) 地震力計算用データ

地域係数（Z）： 1.00
用途係数（I）： 1.00
強度低減型の建物物にするための係数（Sp）： 1.00

標準せん断力係数（一次設計用） X方向：0.20 Y方向：0.20
標準せん断力係数（保有耐力用） ：1.00
地震層せん断力係数の最小値（Ci-min） ：0.05

地盤種別によるTc： 0.60 秒
P．II階の水平震度： 1.00
一次固有周期（T）：自動計算

1-36

(4) 地震層せん断力係数 Ci の直接入力 (指定箇所のみ)

階	X方向	Y方向
	ノー 一次設計用 ー/	
2	0.171	0.171
1	0.100	0.100

1.6 部材形状登録

(1) 梁 [cm]

No	B	D
1	150	70

(5) 鉄骨ブレース [cm²] [kg/m²]　　断面積が負数の場合は、引張のみ有効とするブレースを表す。

No	A	仕上
101	-17.00	0
102	-34.00	0

(6) 小梁 [cm] [kg/m]

No	B	D	単位重量
1			30
2			40

(7) 床 (小梁なし) [kg/m²]

No	スラブ用	ラーメン用	地震用
1	550	550	530
2	995	845	845
3	1045	895	895
4	845	725	625
5	400	280	180
6	3140	2990	2990

(8) 床組 [cm]　　<スパンで「-」の数値は、比を表します。>

No	小梁数	小梁方向	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No
101	1	X	1	-0.500	1	1						
102	2	X	101	-0.333	1	101	-0.334	1	101			
103	1	X	4	-0.500	2	4						
104	1	X	3	-0.500	2	3						
105	2	X	103	-0.333	2	104	-0.334	2	104			
106	1	X	2	-0.500	2	2						
107	2	X	106	-0.333	2	106	-0.334	2	106			
108	1	Y	2	150.0	2	5						
109	2	X	2	-0.333	2	2	-0.334	2	2			
110	1	X	109	620.0	2	108						
111	2	X	6	150.0	100	6	220.0	100	6			
112	2	Y	6	150.0	100	0	200.0	100	6			

No	小梁数	小梁方向	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No
113	2	X	6	150.0	100	112	220.0	100	6			
114	1	Y	6	150.0	100	6						
115	2	X	6	150.0	100	114	220.0	100	6			

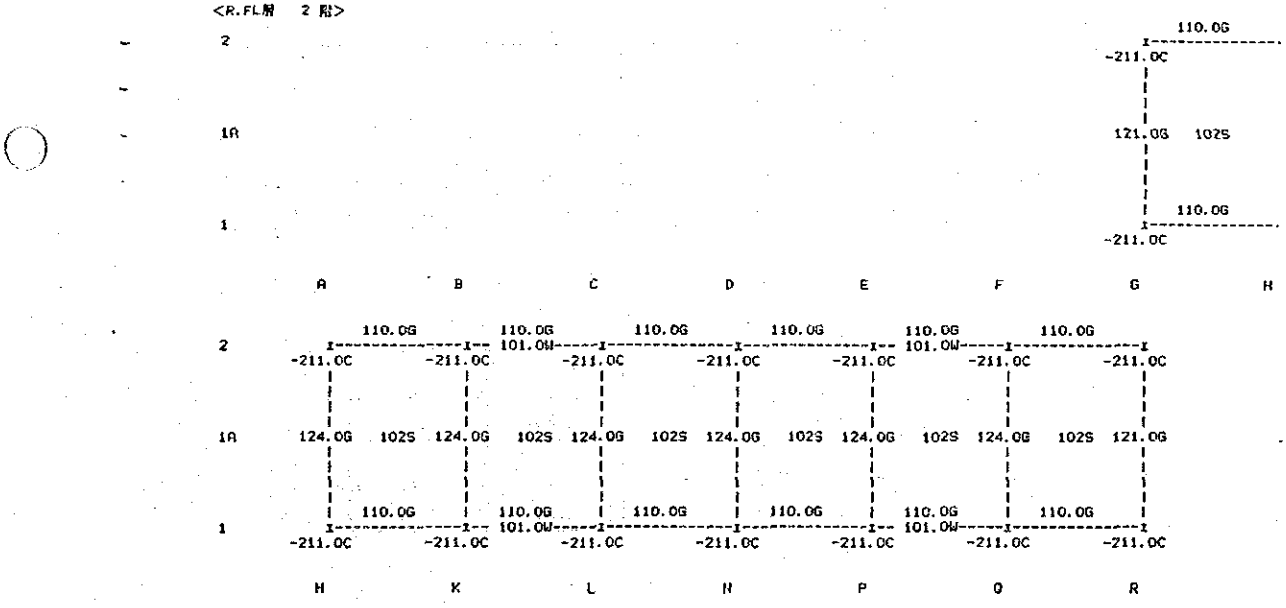
(12) 使用鉄骨断面

1) ロールH

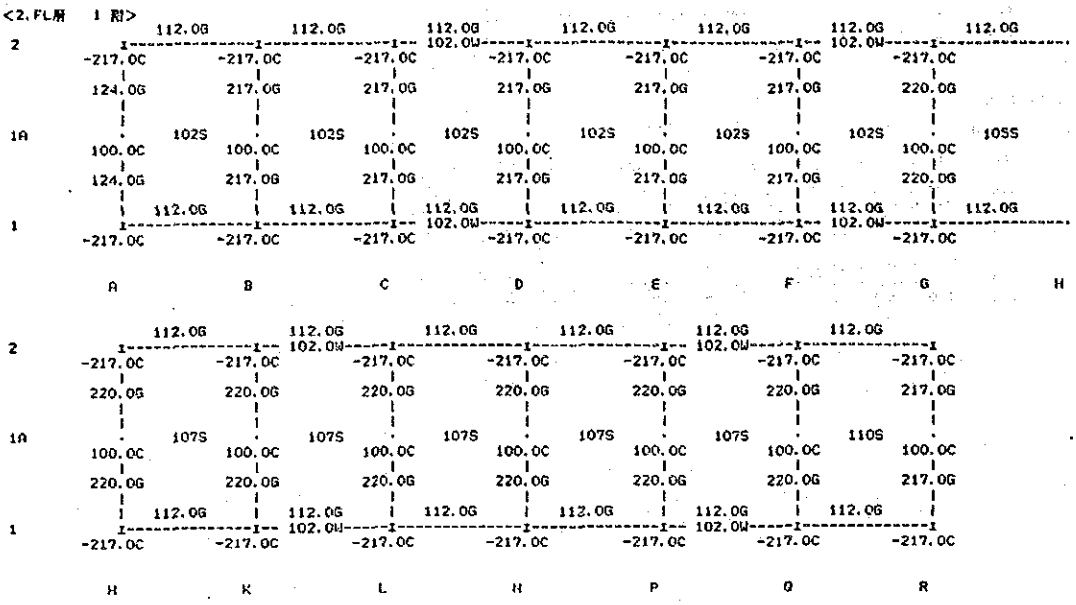
No	H * B * t1 * t2 * r	A [cm²]	Ix [cm⁴]	Iy [cm⁴]
110	300 * 150 * 6.5 * 9.0 * 13	46.78	7210.0	508.0
112	350 * 175 * 7.0 * 11.0 * 14	63.14	13600.0	984.0
121	500 * 200 * 10.0 * 16.0 * 20	114.20	47800.0	2140.0
124	600 * 200 * 11.0 * 17.0 * 22	134.40	77600.0	2280.0
211	440 * 300 * 11.0 * 18.0 * 24	157.40	56100.0	8110.0
217	588 * 300 * 12.0 * 20.0 * 28	192.50	118000.0	9020.0
220	700 * 300 * 13.0 * 24.0 * 28	235.50	201000.0	10800.0

1.7 形状配置　《梁形状,仕上状態 G ，柱形状,仕上状態 C ，床形状 S ，壁形状,荷重伝達 W 開口 ，＊ はスリット位置 ，＃ は支点位置を表す。》

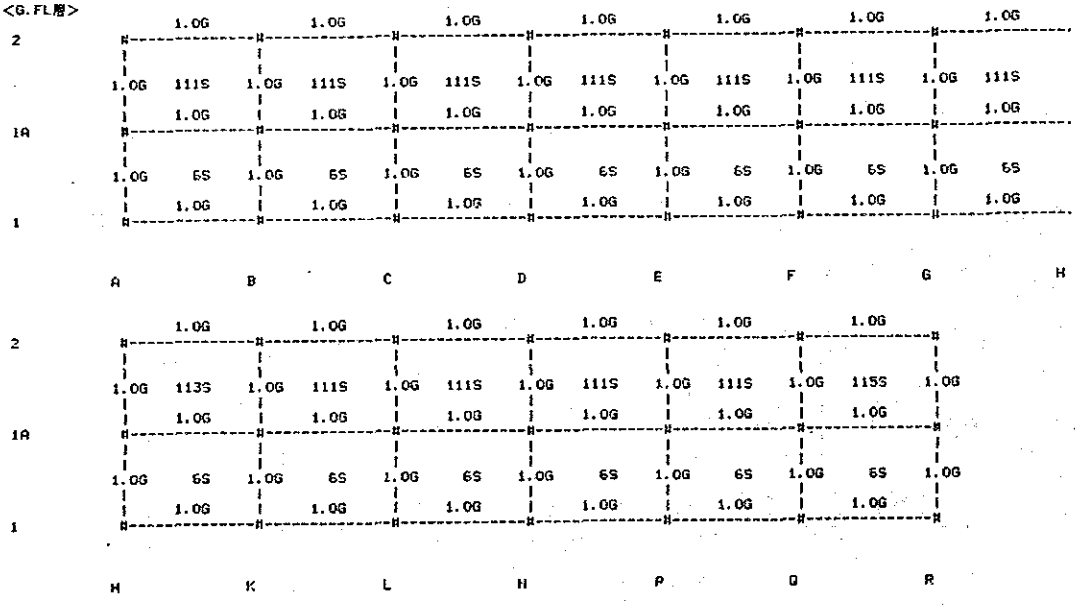
<R.FL層　2 階>



<2.FL層 1 階>



<G.FL層>



1.7 形状配置（ゾーン指定）

(3) 梁支持条件

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	結合状態
1	3	3	1	1	107	114	11
2	3	3	3	3	107	114	11
3	2	2	1	1	101	114	11
4	2	2	3	3	101	114	11

(4) 柱支持条件

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	結合状態
1	1	2	101	114	1	1	10
2	1	2	101	114	3	3	10
3	1	2	1	1	101	114	10
4	1	2	3	3	101	114	10

1.8 特殊荷重及び補正データ

(1) 梁特殊荷重登録

No	タイプ	比（地／ラ）	各パラメータ（荷重項）	P [t], M [tm], W [t/m], ( ) 内は距離 [m or 比] ~ の時は右からの長さ。
1	4（等分布）	1.00	W = 0.220	
2	4（等分布）	1.00	W = 0.340	
3	4（等分布）	1.00	W = 0.450	
4	4（等分布）	1.00	W = 2.380	
5	4（等分布）	1.00	W = 2.110	
6	4（等分布）	1.00	W = 0.620	
7	4（等分布）	1.00	W = 1.830	
8	4（等分布）	1.00	W = 2.180	
9	7（台形2）	1.00	W1= 2.180(0.000)	W2= 2.180(-3.000)
10	4（等分布）	1.00	W = 1.300	
11	7（台形2）	1.00	W1= 0.600(1.500)	W2= 0.600(0.000)
12	4（等分布）	1.00	W = 0.600	
13	7（台形2）	1.00	W1= 0.600(0.000)	W2= 0.600(-4.200)
14	4（等分布）	1.00	W = 0.630	
15	1（集中1）	1.00	P1= 0.630(3.730)	
16	7（台形2）	1.00	W1= 0.390(1.500)	W2= 0.390(0.000)
17	7（台形2）	1.00	W1= 0.390(0.000)	W2= 0.390(-1.600)
18	7（台形2）	1.00	W1= 0.560(2.500)	W2= 0.560(0.000)
19	7（台形2）	1.00	W1= 0.560(0.000)	W2= 0.560(-2.000)
20	7（台形2）	1.00	W1= 0.540(3.500)	W2= 0.540(0.000)
21	4（等分布）	1.00	W = 0.540	
22	7（台形2）	1.00	W1= 0.540(0.000)	W2= 0.540(-3.500)

No	タイプ	比（地／ラ）	各パラメータ（荷重項）	P [t], M [tm], W [t/m], ( ) 内は距離 [m or 比] ~ の時は右からの長さ。
23	4（等分布）	1.00	W = 0.140	
24	1（集中1）	1.00	P1= 25.000(2.200)	
25	1（集中1）	1.00	P1= 25.000(0.500)	P2= 25.000(3.700)
26	1（集中1）	1.00	P1= 25.000(1.800)	
27	1（集中1）	1.00	P1= 25.000(3.200)	
28	1（集中1）	1.00	P1= 25.000(1.500)	P2= 25.000(4.500)
29	1（集中1）	1.00	P1= 25.000(1.800)	
30	7（台形2）	1.00	W1= 0.630(1.500)	W2= 0.630(0.000)

(2) 梁特殊荷重配置（大梁）

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	/-- 梁特殊荷重No --/
1	3	3	1	1	107	114	1
2	3	3	3	3	107	114	1
3	3	3	107	107	1	3	1
4	3	3	114	114	1	3	1
5	2	2	1	1	101	107	4
6	2	2	1	1	107	114	5
7	2	2	3	3	101	107	2
8	2	2	3	3	107	114	3
9	2	2	101	101	1	3	2
10	2	2	107	107	1	3	23
11	2	2	114	114	1	3	3
12	2	2	113	113	1	3	15
13	1	1	1	1	101	114	7
14	1	1	3	3	101	114	6
15	1	1	101	101	1	3	6
16	1	1	114	114	1	3	6
17	1	1	2	2	102	103	24
18	1	1	2	2	103	104	25
19	1	1	2	2	104	105	26
20	1	1	2	2	105	106	27
21	1	1	2	2	106	107	28
22	1	1	2	2	107	108	29

1-40

(3) 梁特殊荷重配置 (小梁)

No	層	層	X軸	X軸	Y軸	Y軸	小梁No	荷重No	小梁No	荷重No	小梁No	荷重No
1	2	2	108	109	1	3	21	16	31	11		
2	2	2	109	110	1	3	21	17	31	12		
3	2	2	110	111	1	3	21	18	31	13	31	30
4	2	2	111	112	1	3	21	19	21	20	31	14
5	2	2	112	113	1	3	21	21	31	14		
6	2	2	113	114	1	3	1	22				
7	1	1	101	113	2	3	1	8	2	8		
8	1	1	113	114	2	3	1	9	2	9	21	10

(4) 柱特殊荷重登録

No	タイプ	各パラメータ (荷重項)　P [t], M [tm], W [t/m], ( ) 内は範囲 [m or 比]　- の時は上からの長さ。
1	2 (M)	M1= 6.870(7.800)
2	2 (M)	M1= -6.870(7.800)
3	2 (M)	M1= 6.460(7.800)
4	2 (M)	M1= -6.460(7.800)
5	1 (集中1)	P1= 1.240(7.800)
6	1 (集中1)	P1= -1.240(7.800)

(5) 柱特殊荷重配置

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	---- 柱特殊荷重No ----	
1	1	2	101	109	1	1	1	5
2	1	2	101	109	3	3	2	6
3	1	2	110	114	1	1	3	5
4	1	2	110	114	3	3	4	6

(6) 節点補正重量　[t]

No	層	層	X軸	X軸	Y軸	Y軸	ラーメン用W	地震用W
1	1	1	101	102	3	3	1.50	1.50
2	1	1	102	103	1	1	0.50	0.50
3	1	1	104	104	1	1	1.00	1.00
4	1	1	105	108	1	1	0.50	0.50
5	1	1	103	109	1	1	1.00	1.00
6	1	1	110	111	1	1	1.50	1.50
7	1	1	112	113	1	1	1.00	1.00
8	1	1	105	105	2	2	25.00	25.00

No	層	層	X軸	X軸	Y軸	Y軸	ラーメン用W	地震用W
9	1	1	109	109	2	2	30.00	30.00
10	1	1	110	111	2	2	45.00	45.00
11	1	1	112	113	2	2	30.00	30.00
12	2	2	107	107	1	1	0.00	5.50
13	2	2	107	107	3	3	0.00	5.50
14	2	2	110	110	2	2	1.00	1.00

(10) 特殊追加節点荷重　(応力解析節点荷重時)　[t] [tm]

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	Px	Py	M
1	2	2	1	1	107	107	1.86	0.00	0.00
2	2	2	3	3	107	107	1.86	0.00	0.00

539

1.9 剛性・応力

(1) 応力解析・剛性計算条件

1) 剛性条件（RC・SRC部材）

1.耐力壁のモデル化　：ブレース置換　・耐力壁まわりの柱のIは、1○の 1.00 倍とする。
　　・耐力壁まわりの袖壁をブレース置換に算入する長さは、その長さの 1.00 倍とする。
2.梁・柱　Iの計算方法　：積算法
3.梁・柱　Aの計算方法　：床（直交壁）と腰壁・垂壁（袖壁）を考慮する。
4.開口の計算方法　：開口の処理は、開口全体を包絡する長方形とする。
　最大値　λL　の係数λ＝ 1.00
　入り長さ　αD　の係数α＝ 0.25
5.スリット壁まわり梁剛性：腰壁・垂壁・袖壁を考慮する。

2) 応力条件

1.せん断による変形　：考慮する
2.柱軸力による変形　：鉛直・水平荷重時共考慮する。
3.支点の状態　：指定による。（ピン，固定，バネ，etc.）

(3) 支点の状態　［t/cm］［t m/rad］　（1の時固定、0の時自由）

No	層	X軸	X軸	Y軸	Y軸		水平バネ	鉛直バネ	回転バネ
1	1	101	114	2	2	X方向	0	1	0
						Y方向	0	1	0

(6) 節点同一鉛直変位

No	X軸	Y軸	No	X軸	Y軸
1	101	2	11	111	2
2	102	2	12	112	2
3	103	2	13	113	2
4	104	2	14	114	2
5	105	2			
6	106	2			
7	107	2			
8	108	2			
9	109	2			
10	110	2			

1.10 断面算定

(1) 断面算定条件

1) 共通項目

1. 計算方法　：混定検定
2. 端部の断面算定位置は、軸心とする。
　《応力採用位置》　　Δ［cm］　　〈X〉 鉛直　水平　〈Y〉 鉛直　水平
　算定位置と、Δ［cm］節点側との　梁：　-1　　-1　　-1　　-1
　　2箇所での大きい方を採用　柱：　-1　　-1　　-1　　-1
　（ -1　は節点位置の応力）
3. 内法寸法は、開口端間（L',H'）。但し、開口端が梁・柱より節点側にある場合は梁・柱面とする。（RC・SRC）
　　X方向　Y方向
4. 水平荷重時応力の割増し率　：1.00　1.00
5. 材料強度に対する　主筋用（梁・柱）：1.10　1.10
　基準強度の割増し　スラブ筋、壁筋用：1.10　1.10
　　鉄骨部材用　：1.10　1.10

2) RC部材

1. QD の決定方法
　《ルート1、ルート2-1、ルート2-2　の場合》
　　X方向：QD＝Qo＋Qy と QD＝QL＋n・QE の小さい方とする。　割増し率 n　2.00
　　Y方向：QD＝Qo＋Qy と QD＝QL＋n・QE の小さい方とする。　割増し率 n　2.00
　《ルート2-3　の場合》
　　X方向：QD＝Qo＋α・QN とする。　割増し率 α　1.10
　　Y方向：QD＝Qo＋α・QN とする。　割増し率 α　1.10
2. 梁：1/4L 地点の応力の採用は、する。
　　腹筋比γ（正値：最小γ　負値：固定γ）：　0.00
　　中央の配筋本数決定時、端部の配筋本数の最低 0.00倍必要とする。
3. 柱：主筋本数 0.8%BDの採用は、する。
　　QD 算定時の QL,Qo の考慮は、しない。
　　Mu の算定式は、at より求める。
　　QN 算定時の梁Mu の考慮は、しない。

4) S部材

1. 梁：仕口、継手の計算方法は、フランジ・ウェブ共、曲げに有効とする。
　　仕口の許容応力度は、min(fb,fv)
　　継手の許容応力度は、fb
　　継手の設計はしない。
　　横補剛の検討は構造設計指針による。
　　フランジ幅による　　H16　　H20　　H22
　　使用ボルト径　B≦150　B≦200　　---
　　ボルトピッチ　　60　　60　　60
2. 柱：仕口の許容応力度は、N：min(fc,fv)　M：min(fb,fv)

(3) 鉄骨ジョイント位置

2)ゾーン指定 (cm)

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	左端	右端
1	2	2	101	114	1	2	120.0	0.0
2	2	2	101	114	2	3	0.0	120.0
3	3	3	107	114	1	3	120.0	120.0

(5) 横補剛・座屈長さ係数

1)横補剛 (梁) (cm) <補剛数で'-'の数値は、等間隔を表し、#bで'-'の数値は、比を表します。>

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	補剛数	#b1	#b2	#b3	#b4
1	3	3	107	114	1	3	-5	(等間隔)			
2	2	2	101	113	1	3	-2	(等間隔)			
3	3	3	1	1	107	114	-1	(等間隔)			
4	3	3	3	3	107	114	-1	(等間隔)			
5	2	2	1	1	101	114	-1	(等間隔)			
6	2	2	3	3	101	113	-1	(等間隔)			
7	2	2	3	3	113	114	1	200.0			
8	2	2	114	114	1	2	-2	(等間隔)			
9	2	2	114	114	2	3	1	60.0			

2)横補剛 (柱) (cm) <補剛数で'-'の数値は、等間隔を表し、#bで'-'の数値は、比を表します。>

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	補剛数	#b1	#b2
1	1	2	1	1	101	114	2	560.0	180.0
2	1	2	3	3	101	114	3	280.0	180.0

3)座屈長さ係数

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	係数γ
1	1	2	101	114	1	1	1.50
2	1	2	101	114	3	3	1.50
3	2	3	107	114	1	1	1.50
4	2	3	107	114	3	3	1.50
5	1	2	1	1	101	114	0.56
6	1	2	3	3	101	114	0.56
7	2	3	1	1	107	114	0.50
8	2	3	3	3	107	114	0.50

(6) 断面算定部材指定

1)フレーム指定 <＊印は、指定フレームを表します>　　耐力要用りの部材： 梁の算定はする。　　柱の算定はする。

X方向フレーム		Y方向フレーム	
1	＊	A	＊
1A	＊	B	＊
2	＊	C	＊
		D	＊
		E	＊
		F	＊
		G	＊
		H	＊
		K	＊
		L	＊
		N	＊
		P	＊
		Q	＊
		R	＊

S-40

[2] 準備計算結果 (ARRANGEMENT FOR CALCULATION)

2.2 節点重量表 単位：[t]

床分布ΣQo : 床分布及び跳出床の荷重
L.L : 積載荷重（ラーメン用）
D.L : 固定荷重（小梁自重を含む）
T.L : L.L + D.L
梁自重 : 大梁自重と片持ち梁自重
柱、壁自重 : 階高の中央で上下階に分配する
小梁特殊 : 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重
大梁特殊 : 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・跳出床の先端荷重、等分布荷重
補正 : 節点で補正した重量（ラーメン用）

Y軸	-X軸	階 (層)	床分布 ΣQo T.L	梁自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	概算軸力
1	-A	1 (2.FL)	4.89	0.39			6.91	0.79		12.98	12.98
		ﾔﾈ (G.FL)	20.94	6.68			6.32	0.79		34.73	47.71
1	-B	1 (2.FL)	9.30	0.62			11.90	0.79		22.61	22.61
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	6.30			9.16	0.79	0.50	58.63	81.24
1	-C	1 (2.FL)	9.30	0.62			11.90	0.79		22.61	22.61
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	6.30			9.16	0.79	0.50	58.63	81.24
1	-D	1 (2.FL)	9.30	0.62			11.90	0.79		22.61	22.61
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	6.30			9.16	0.79	1.00	59.13	81.74
1	-E	1 (2.FL)	9.30	0.62			11.90	0.79		22.61	22.61
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	6.30			9.16	0.79	0.50	58.63	81.24
1	-F	1 (2.FL)	9.30	0.62			11.90	0.79		22.61	22.61
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	6.30			9.16	0.79	0.50	58.63	81.24
1	-G	2 (R.FL)	8.78	0.58			1.79	0.31		11.46	11.46
		1 (2.FL)	10.61	0.71			11.63	1.10		24.05	35.52
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	6.30			9.16	0.79	0.50	58.63	94.15
1	-H	2 (R.FL)	16.92	0.75			1.10	0.31		19.08	19.08
		1 (2.FL)	12.63	0.71			10.56	1.10		25.00	44.09
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	6.30			9.16	0.79	0.50	58.63	102.72
1	-K	2 (R.FL)	16.08	0.74			1.05	0.31		18.18	18.18
		1 (2.FL)	12.67	0.70			10.03	1.10		24.50	42.69
		ﾔﾈ (G.FL)	39.78	5.93			8.70	0.79	1.00	56.26	98.95
1	-L	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	12.00	0.69			9.50	1.10		23.29	40.58
		ﾔﾈ (G.FL)	37.69	5.68			8.24	0.79	1.50	53.89	94.47
1	-N	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	12.00	0.69			9.50	1.10		23.29	40.58
		ﾔﾈ (G.FL)	37.69	5.68			8.24	0.79	1.50	53.89	94.47

Y軸	-X軸	階 (層)	床分布 ΣQo T.L	梁自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	概算軸力
1	-P	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	12.00	0.69			9.50	1.10		23.29	40.58
		ﾔﾈ (G.FL)	37.69	5.68			8.24	0.79	1.00	53.39	93.97
1	-Q	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	12.10	0.69			9.72	1.10		23.61	40.90
		ﾔﾈ (G.FL)	37.69	5.68			8.24	0.79	1.00	53.39	94.29
1	-R	2 (R.FL)	7.34	0.57			1.74	0.31		10.56	10.56
		1 (2.FL)	6.34	0.49			6.01	1.10		13.94	24.51
		ﾔﾈ (G.FL)	18.84	6.37			5.86	0.79		31.86	56.37
1A	-A	1 (2.FL)	8.57	0.60			1.92	0.00		11.09	11.09
		ﾔﾈ (G.FL)	41.88	7.06		5.84	3.48	0.00		58.26	69.35
1A	-B	1 (2.FL)	16.18	0.86				0.00		17.04	17.04
		ﾔﾈ (G.FL)	83.76	0.00		11.69	14.00	0.00		109.44	126.48
1A	-C	1 (2.FL)	16.18	0.86				0.00		17.04	17.04
		ﾔﾈ (G.FL)	83.76	0.00		11.68	40.00	0.00		135.44	152.48
1A	-D	1 (2.FL)	16.18	0.86				0.00		17.04	17.04
		ﾔﾈ (G.FL)	83.76	0.00		11.68	37.00	0.00		132.44	149.48
1A	-E	1 (2.FL)	16.18	0.86				0.00		17.04	17.04
		ﾔﾈ (G.FL)	83.76	0.00		11.68	18.00	0.00	25.00	138.44	155.48
1A	-F	1 (2.FL)	16.18	0.86				0.00		17.04	17.04
		ﾔﾈ (G.FL)	83.76	0.00		11.68	36.00	0.00		131.44	148.48
1A	-G	1 (2.FL)	20.41	1.04			0.80	0.00		22.25	22.25
		ﾔﾈ (G.FL)	83.76	0.00		11.68	46.00	0.00		141.44	163.69
1A	-H	1 (2.FL)	24.46	1.04		0.73		0.00		26.23	26.23
		ﾔﾈ (G.FL)	80.24	0.00		11.69	9.00	0.00		100.92	127.15
1A	-K	1 (2.FL)	23.07	1.04		2.57		0.00		26.68	26.68
		ﾔﾈ (G.FL)	76.05	0.00		11.10		0.00	30.00	117.15	143.83
1A	-L	1 (2.FL)	21.86	1.04		1.34		0.00	1.00	25.24	25.24
		ﾔﾈ (G.FL)	75.38	0.00		10.52		0.00	45.00	130.90	156.14
1A	-M	1 (2.FL)	21.86	1.04		2.87		0.00		25.77	25.77
		ﾔﾈ (G.FL)	75.38	0.00		10.52		0.00	45.00	130.90	156.67
1A	-P	1 (2.FL)	21.86	1.04		3.05		0.00		25.95	25.95
		ﾔﾈ (G.FL)	75.38	0.00		10.52		0.00	30.00	115.90	141.85

584

1-44

Y軸	-X軸	階 (層)	ノ--床分布 ΣQo---ノ T.L	梁自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	概算軸力
10	-0	1 (2.FL)	20.35	1.04		2.13	0.64	0.00		24.16	24.16
		＊ﾚ (G.FL)	75.30	0.00		9.21		0.00	30.00	114.59	138.75
10	-R	1 (2.FL)	8.81	0.86		0.06	2.52	0.00		12.05	12.05
		＊ﾚ (G.FL)	37.69	7.06		1.10	3.48	0.00		49.33	61.38
2	-A	1 (2.FL)	4.89	0.39			1.81	0.79		7.88	7.88
		＊ﾚ (G.FL)	20.94	6.69		5.07	3.29	0.79	1.50	38.27	46.15
2	-B	1 (2.FL)	9.30	0.62			1.70	0.79		12.41	12.41
		＊ﾚ (G.FL)	41.88	6.30		10.14	3.10	0.79	1.50	63.71	76.12
2	-C	1 (2.FL)	9.30	0.62			1.70	0.79		12.41	12.41
		＊ﾚ (G.FL)	41.88	6.30		10.14	3.10	0.79		62.21	74.62
2	-D	1 (2.FL)	9.30	0.62			1.70	0.79		12.41	12.41
		＊ﾚ (G.FL)	41.88	6.30		10.14	3.10	0.79		62.21	74.62
2	-E	1 (2.FL)	9.30	0.62			1.70	0.79		12.41	12.41
		＊ﾚ (G.FL)	41.88	6.30		10.14	3.10	0.79		62.21	74.62
2	-F	1 (2.FL)	9.30	0.62			1.70	0.79		12.41	12.41
		＊ﾚ (G.FL)	41.88	6.30		10.14	3.10	0.79		62.21	74.62
2	-G	2 (R.FL)	8.78	0.59			1.79	0.31		11.46	11.46
		1 (2.FL)	11.66	0.71			2.38	1.10		15.85	27.32
		＊ﾚ (G.FL)	41.88	6.30		10.14	3.10	0.79		62.21	89.53
2	-H	2 (R.FL)	16.92	0.75			1.10	0.31		19.08	19.08
		1 (2.FL)	13.68	0.71		0.50	2.26	1.10		18.25	37.34
		＊ﾚ (G.FL)	38.83	6.30		10.14	3.10	0.79		59.16	96.50
2	-K	2 (R.FL)	16.08	0.74			1.05	0.31		18.18	18.18
		1 (2.FL)	12.67	0.70		1.63	2.15	1.10		18.45	36.64
		＊ﾚ (G.FL)	36.74	5.99		9.63	2.95	0.79		56.10	92.74
2	-L	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	12.00	0.69		1.45	2.04	1.10		17.28	34.57
		＊ﾚ (G.FL)	37.70	5.68		9.12	2.80	0.79		56.09	90.66
2	-N	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	12.00	0.69		1.60	2.04	1.10		17.63	34.92
		＊ﾚ (G.FL)	37.70	5.68		9.12	2.80	0.79		56.09	91.01
2	-P	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	12.00	0.69		1.99	2.04	1.10		17.73	35.02
		＊ﾚ (G.FL)	37.70	5.68		9.12	2.80	0.79		56.09	91.11

Y軸	-X軸	階 (層)	ノ--床分布 ΣQo---ノ T.L	梁自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	概算軸力
2	-Q	2 (R.FL)	15.24	0.73			1.00	0.31		17.28	17.28
		1 (2.FL)	10.54	0.69		1.01	2.46	1.10		15.80	33.09
		＊ﾚ (G.FL)	37.70	5.68		7.98	2.80	0.79		54.95	88.04
2	-R	2 (R.FL)	7.94	0.57			1.74	0.31		10.56	10.56
		1 (2.FL)	3.18	0.49		0.01	2.28	1.10		7.05	17.63
		＊ﾚ (G.FL)	18.65	6.37		0.95	3.14	0.79		30.10	47.73

1-45

2.3 設計軸力　　単位：[t]　　上段：節点重量　下段：設計軸力

< 2 階 R.FL-2.FL>

	G	H	K	L
2	11.46-- 11.46	19.08-- 19.08	18.18-- 18.18	17.28-------D 17.28
1A				
1	11.46-- 11.46	19.08-- 19.08	18.18-- 18.18	17.28-------D 17.28

	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L	N
2	17.28-- 17.28	17.28-- 17.28	17.28-- 17.28	10.56 10.56							
1A											
1	17.28-- 17.28	17.28-- 17.28	17.28-- 17.28	10.56 10.56							

	N	P	Q	R

< 1 階 2.FL-G.FL>

	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L	N
2	7.88-- 7.88	12.41-- 12.41	12.41-- 12.41	12.41-- 12.41	12.41-- 12.41	12.41-- 12.41	15.85-- 27.32	18.25-- 37.34	18.45-- 36.64	17.28-------D 34.57	
1A	11.09 11.09	17.04 17.04	17.04 17.04	17.04 17.04	17.04 17.04	17.04 17.04	22.25 22.25	26.23 26.23	26.68 26.68	25.24 25.24	
1	12.98-- 12.98	22.61-- 22.61	22.61-- 22.61	22.61-- 22.61	22.61-- 22.61	22.61-- 22.61	24.05-- 35.52	25.00-- 44.09	24.50-- 42.69	23.29-------D 40.58	

	N	P	Q	R
2	17.63-- 34.92	17.73-- 35.02	15.80-- 33.09	7.06 17.63
1A	25.77 25.77	25.95 25.95	24.16 24.16	12.05 12.05
1	23.29-- 40.58	23.29-- 40.58	23.61-- 40.90	13.94 24.51

< ｷｿ >

	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L	N
2	38.27-- 46.15	63.71-- 76.12	62.21-- 74.62	62.21-- 74.62	62.21-- 74.62	62.21-- 74.62	62.21-- 89.53	59.16-- 96.50	56.10-- 92.74	56.09-------D 90.66	
1A	58.26-- 69.35	103.44-- 126.48	135.44-- 152.48	132.44-- 149.48	138.44-- 155.48	131.44-- 148.48	141.44-- 163.69	100.92-- 127.15	117.15-- 143.83	130.90-------D 156.14	
1	34.73-- 47.73	58.63-- 81.24	58.63-- 81.24	59.13-- 81.74	58.63-- 81.24	58.63-- 81.24	58.63-- 94.15	58.63-- 102.72	56.26-- 98.95	53.89-------D 94.47	

	N	P	Q	R
2	56.09-- 91.01	56.09-- 91.11	54.95-- 88.04	30.10 47.73
1A	130.90-- 156.67	115.90-- 141.85	114.59-- 138.75	49.33 61.38
1	53.89-- 94.47	53.39-- 93.97	53.39-- 94.29	31.86 56.37

1-46

2.4 地震用重量　　単位：[t]

床分布ΣQo ： 床分布及び跳出床の荷重
L.L ： 積載荷重（地震用）
D.L ： 固定荷重（小梁自重を含む）
T.L ： L.L ＋ D.L
梁自重 ： 大梁自重と片持ち梁自重

柱、壁自重 ： 階高の中央で上下対に分配する
小梁特殊 ： 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重
大梁特殊 ： 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・跳出床の先端荷重、等分布荷重
補正 ： 節点で補正した重量（地震用）
フレーム外 ： フレーム外で補正した重量（地震用）

階 (層)	床分布 ΣQo T.L	梁自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	フレーム外	合計
2 (R.FL)	209.76	11.12			19.36	5.04			245.28
1 (2.FL)	519.14	30.76		21.25	176.70	27.16	12.00		787.01
ﾅｼ (G.FL)	2080.82	189.84		262.54	367.20	22.12	216.00		3136.52

2.5 地震力

wi：i階の重量 [t]
Σwi：i階より上部の重量 [t]
αi：全重量に対するi階より上の重量の比
Ai：i階の地震層せん断力係数の分布係数
Ci1：i階の地震層せん断力係数（一次設計用）
Ci2：i階の地震層せん断力係数（保有耐力用）
Qi1：i階の地震層せん断力（一次設計用）[t]
Qi2：i階の地震層せん断力（保有耐力用）[t]
Pi1：i階の地震力（一次設計用）[t]
H ：地下部分の地盤面からの深さ [m]
k ：水平震度

≪ 基本データ ≫

・地域係数 Z 1.00
・用途係数 I 1.00
・振動特性係数 Rt 1.00
・標準せん断力係数（一次設計用） Co1 X方向 0.20 / Y方向 0.20
・標準せん断力係数（保有耐力用） Co2 1.00
・地盤種別による係数Tc 0.60 [秒]
・1次固有周期 T 0.472 [秒]
・建物の高さ 15.750 [m]
・S造である階の高さ 15.750 [m]

≪ 一般階 ≫

階	wi	Σwi	αi	Ai	Ci1	Qi1	Pi1	Ci2	Qi2
2	245.28	245.28	0.237	1.709	0.171	41.94	41.94	1.709	419.11
1	787.01	1032.29	1.000	1.000	0.100	103.22	61.28	1.000	1032.29

α --- RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL
AGAINST THE BUILDING HEIGHT h

αi = Wi/ΣW

Ai = 1+(1/√αi − αi)*2*T/(1+3*T)

Ci = Z*Rt*Ai*Co

[3] 応力解析結果(STRESS ANALYSIS OF FRAMES)

3.1 解析条件

1) 剛性条件 (RC・SRC部材)

1.耐力壁のモデル化　　：ブレース置換　　・耐力壁まわりの柱の I は、I₀ の 1.00 倍とした。
　　・耐力壁まわりの袖壁をブレース置換に算入する長さは、その長さの 1.00 倍とした。
2.梁・柱　I の計算方法　：構算法
3.梁・柱　A の計算方法　：床(腰交壁)と腰壁・垂壁(袖壁)を考慮した。
4.剛域の計算方法　　：開口の処理は、開口全体を包絡する長方形とした。
　　最大値　λL　の係数λ＝ 1.00
　　入り長さ　αD　の係数α＝ 0.25
5.スリット壁まわり梁剛性：腰壁・垂壁・袖壁を考慮した。

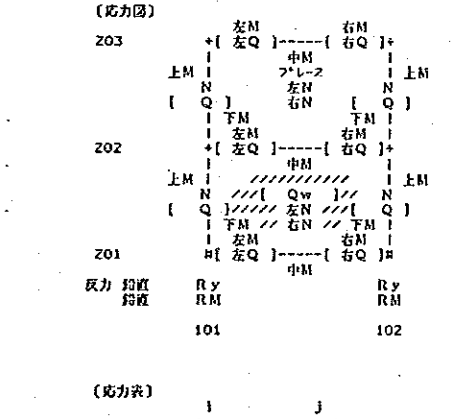
2) 応力条件

1.せん断による変形　　：考慮した
2.柱軸力による変形　　：鉛直・水平荷重時共考慮した。
3.支点の状態　　：指定によった。(ピン、固定、バネ、etc.)
4.独立柱の指定　　：なし
5.節点同一鉛直変位の指定：あり

※応力解析はＦｏｒｔｒａｎ言語で行った。

3.5 部材応力

(応力図)



・モーメントは部材の引張側(モーメント図を書く方向)に出力されます。

・軸力の方向は、引張の場合に「T」、圧縮の場合に「C」を数値の後に出力します。
　なお、数値は柱頭の値を出力します。

・耐力壁(ブレース置換)　　の場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの下端における鉛直方向成分です。

・耐力壁(壁エレメント置換)の場合、左N(右N)は左下(右下)の剛域端におけるせん断力です。

・鉄骨造ブレース　　の場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレース軸力です。

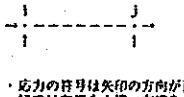
・柱に横荷重がある場合、Mの反対側にQを出し、Nの下の行に中央Mを出力します。

・各部材の接合部でピン結合の場合は、「P」を表示します。

・各節点において支点となっている箇所には、「#」を表示します。

・ダミー部材は、「・・・・・」で表示します。

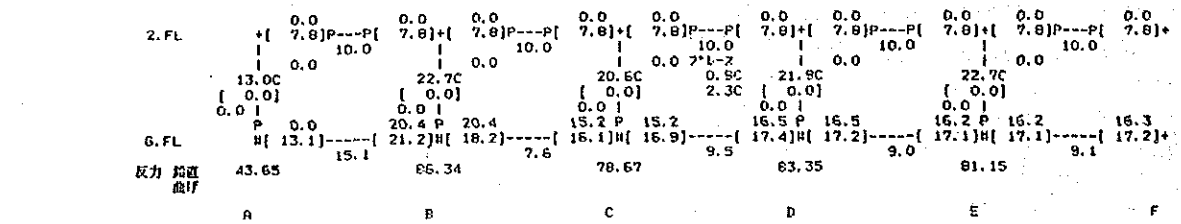
(応力表)

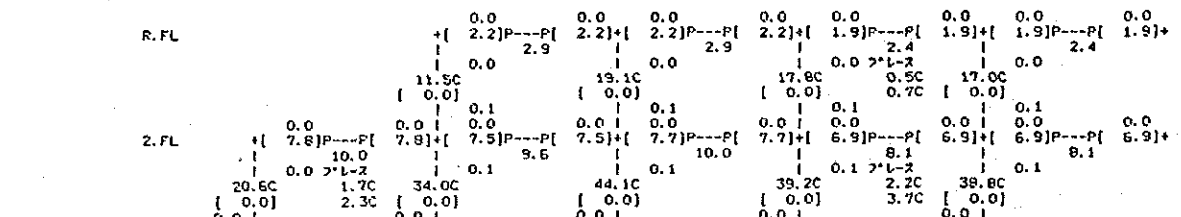


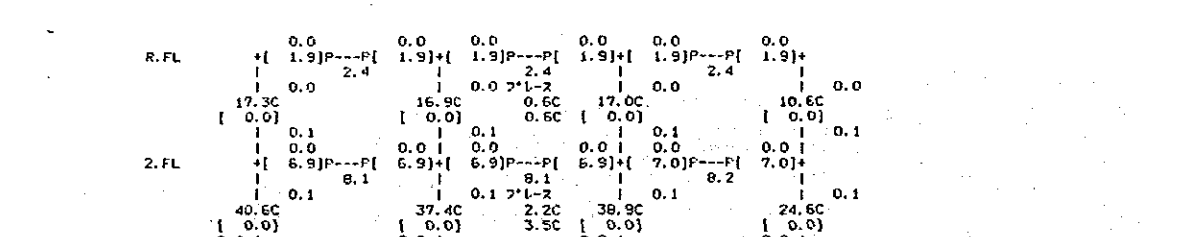
・応力の符号は矢印の方向が正です。Mは反時計廻りを正とします。
・梁では左端をi端、右端をj端とします。中央Mは下端引張を正とします。
・柱では柱脚をi端、柱頭をj端とします。中央Mは右側引張を正とします。
　なお、耐力壁付帯柱の柱脚の軸力は、応力図における壁の左N(右N)を加えた値です。
・耐力壁(ブレース置換)及び鉄骨造ブレースでは、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの軸力で、正が圧縮、負が引張です。
・耐力壁(エレメント置換)では、壁柱における応力を出力します。

(1) 応力図

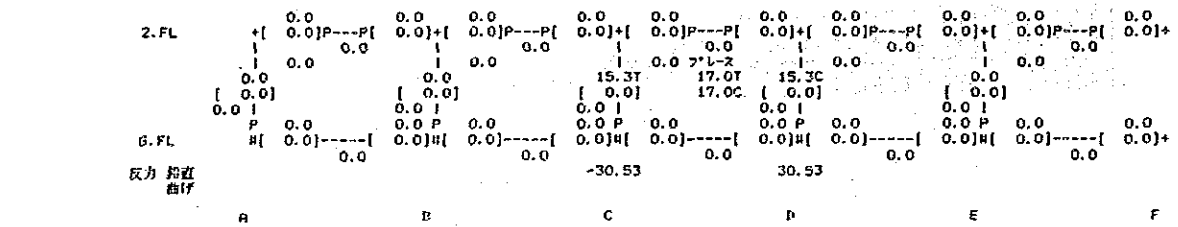
<1 フレーム> (鉛直荷重時)







<1 フレーム> (水平荷重時)



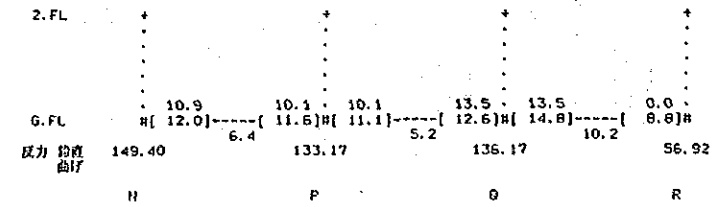
```
                                   0.0          0.0     0.0          0.0     0.0          0.0     0.0          0.0
R.FL                          +[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+
                                         0.0          |       0.0          |       0.0          |       0.0          |       0.0
                              |   0.0                |   0.0              |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ        |   0.0
                                0.0                    0.0                  5.9T         7.9T     5.9C
                             [ -0.1]              [ -0.1]              [ -0.1]              [ -0.1]
                              |   0.1                |   0.1              |   0.1              |   0.1
                0.0           0.0 |   0.0          0.0 |   0.0          0.0 |   0.0          0.0 |   0.0          0.0
2.FL         +[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+
                         0.0          |       0.0          |       0.0          |       0.0          |       0.0          |       0.0
             |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ            |   0.1              |   0.1              |   0.1 ﾌﾟﾚｰｽ        |   0.1
            15.3T        17.0T    15.3C                 0.0                  25.6T        15.0T    25.6C
         [  0.0]      17.0C    [  0.0]              [  0.0]              [  0.0]      15.0C    [  0.0]
        0.0 |                 0.0 |                0.0 |                0.0 |                0.0 |
             P   0.0              0.0 P   0.0          0.0 P   0.0          0.0 P   0.0          0.0 P   0.0          0.0
G.FL         #[  0.0]-----[       0.0]#[  0.0]-----[   0.0]#[  0.0]-----[   0.0]#[  0.0]-----[   0.0]#[  0.0]-----[   0.0]+
                     0.0                      0.0                  0.0                  0.0                  0.0
反力 鉛直   -30.53                   30.53                                    -39.21                   39.21
     曲げ

             F                    G                    H                    K                    L                    N
```

```
                0.0          0.0     0.0          0.0     0.0          0.0
R.FL         +[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+
                         0.0          |       0.0          |       0.0          |
             |   0.0                |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ        |   0.0              |   0.0
            0.0                      5.9T         7.9T     5.9C                 0.0
         [ -0.1]              [ -0.1]              [ -0.1]              [ -0.1]
             |   0.1                |   0.1              |   0.1              |   0.1
             |   0.0          0.0 |   0.0          0.0 |   0.0          0.0 |
2.FL         +[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+[  0.0]P---P[   0.0]+
                         0.0          |       0.0          |       0.0          |
             |   0.1                |   0.1 ﾌﾟﾚｰｽ        |   0.1              |   0.1
            0.0                      25.6T        15.0T    25.6C                 0.0
         [  0.0]              [  0.0]      15.0C    [  0.0]              [  0.0]
        0.0 |                 0.0 |                0.0 |                0.0 |
             P   0.0              0.0 P   0.0          0.0 P   0.0          0.0 P
G.FL         #[  0.0]-----[       0.0]#[  0.0]-----[   0.0]#[  0.0]-----[   0.0]#
                     0.0                      0.0                  0.0
反力 鉛直                            -39.21                   39.21
     曲げ

             H                    P                    Q                    R
```

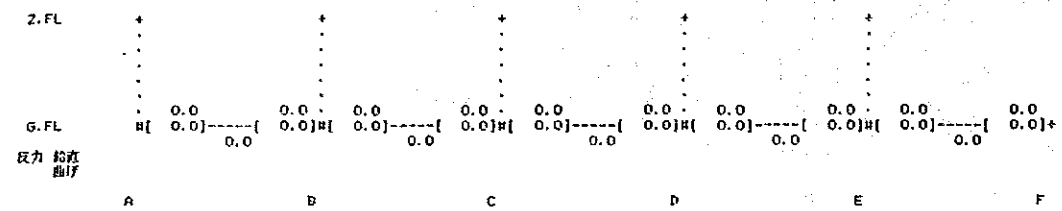

<1B フレーム> (鉛直荷重時)

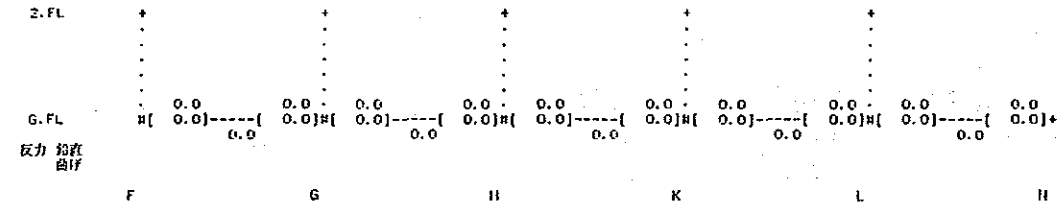
```
R.FL

2.FL         +                    +                    +                    +                    +
             :                    :                    :                    :                    :
             :                    :                    :                    :                    :
             :                    :                    :                    :                    :
             :                    :                    :                    :                    :
             :                    :                    :                    :                    :
             :   0.0          25.6 :   25.6        30.7 :   30.7        33.0 :   33.0        24.5 :   24.5        32.9
G.FL         #[  9.1]-----[   19.3]#[  27.1]-----[ 26.2]#[  42.7]-----[ 35.6]#[  31.9]-----[ 21.5]#[  21.5]-----[ 31.8]+
                     9.6                  21.8                 13.1                 16.2                 16.3
反力 鉛直   65.60                132.47               156.93               152.12               157.98
     曲げ

             A                    B                    C                    D                    E                    F
```

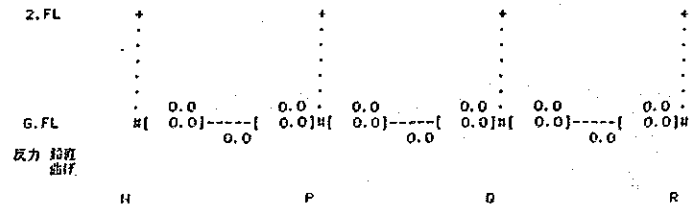
```
R.FL

2.FL         +                    +                    +                    +                    +
             :                    :                    :                    :                    :
             :                    :                    :                    :                    :
             :                    :                    :                    :                    :
             :                    :                    :                    :                    :
             :   32.9         33.8 :   33.8        19.9 :   19.9        11.2 :   11.2        10.6 :   10.6        10.9
G.FL         #[ 34.0]-----[   44.4]#[  32.9]-----[ 20.4]#[  15.9]-----[ 12.4]#[  12.0]-----[ 11.7]#[  11.7]-----[ 11.9]+
                    14.1                 18.1                  6.9                  6.0                  6.2
反力 鉛直   150.68               162.77               120.18               133.50               148.91
     曲げ

             F                    G                    H                    K                    L                    N
```



<1A フレーム> (水平荷重時)







<2 フレーム> (鉛直荷重時)

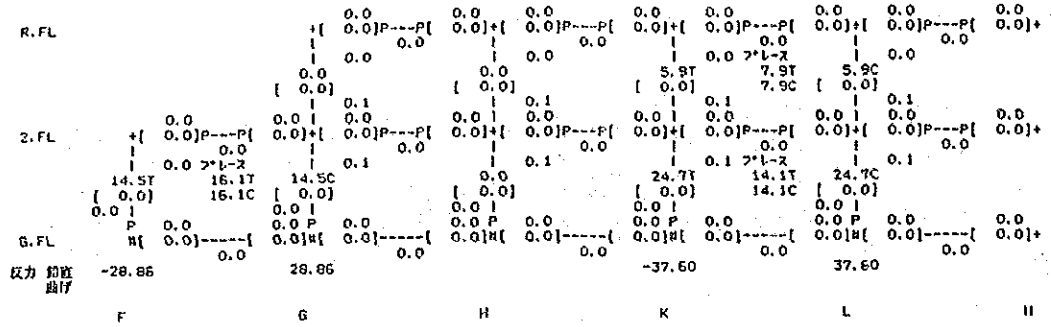
```
R.FL

                0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0
2.FL         +[ 2.7]P---P[  2.7]+[  2.7]P---P[  2.7]+[  2.7]P---P[  2.7]+[  2.7]P---P[  2.7]+[  2.7]P---P[  2.7]+
             |        3.6      |        3.6      |        3.6      |        3.6      |        3.6      |        3.6
             |   0.0           |   0.0           |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ     |   0.0           |   0.0           |   0.0
           7.9C             12.5C            11.1C        0.2C   12.3C            12.5C
         [ 0.0]           [ 0.0]           [ 0.0]        1.5C   [ 0.0]           [ 0.0]
        0.0 |            0.0 |             0.0 |                0.0 |            0.0 |
             P   0.0      11.9 P   11.9      8.9 P   8.9          9.7 P   9.7      9.5 P   9.5          9.5
G.FL         H[ 8.1]-----[ 12.9]H[ 11.1]-----[ 9.5]H[ 10.4]-----[ 10.7]H[ 10.5]-----[ 10.5]H[ 10.5]-----[ 10.5]+
                     8.4              4.0                  5.1              4.8              4.9
反力 鉛直   43.77            79.11            72.69            75.99            74.57
     曲げ

             A                B                C                D                E                F

                                          0.0      0.0      0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0
R.FL                                   +[ 2.2]P---P[  2.2]+[  2.2]P---P[  2.2]+[  1.9]P---P[  1.9]+[  1.9]P---P[  1.9]+
                                       |        2.9      |        2.9      |        2.4      |        2.4
                                       |   0.0           |   0.0           |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ     |   0.0
                                    11.5C            19.1C            17.9C        0.6C   16.9C
                                  [ 0.0]           [ 0.0]           [ 0.0]        0.5C   [ 0.0]
                                       |   0.1           |   0.1           |   0.1           |   0.1
             0.0          0.0 |   0.0      0.0 |   0.0      0.0 |   0.0      0.0 |   0.0          0.0
2.FL         +[ 2.7]P---P[  2.7]+[  3.6]P---P[  3.6]+[  3.5]P---P[  3.5]+[  3.2]P---P[  3.2]+[  3.2]P---P[  3.2]+
             |        3.6      |        4.9      |        4.8      |        3.9      |        3.9
             |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ     |   0.1           |   0.1           |   0.1 ﾌﾟﾚｰｽ     |   0.1
           11.1C        1.2C   26.3C            37.4C            33.8C        1.8C   32.9C
         [ 0.0]        1.5C   [ 0.0]           [ 0.0]           [ 0.0]        3.2C   [ 0.0]
        0.0 |                0.0 |            0.0 |                0.0 |            0.0 |
             P   9.5      9.5 P   9.5      9.7 P   9.7          8.6 P   8.6      7.4 P   7.4          7.8
G.FL         H[ 10.5]-----[ 10.5]H[ 10.4]-----[ 10.6]H[ 10.7]-----[ 10.3]H[ 9.6]-----[ 9.1]H[ 9.2]-----[ 9.4]+
                     4.9              4.8                  5.2              3.6              4.0
反力 鉛直   74.39            89.72            96.78            91.59            91.49
     曲げ

             F                G                H                K                L                N
```

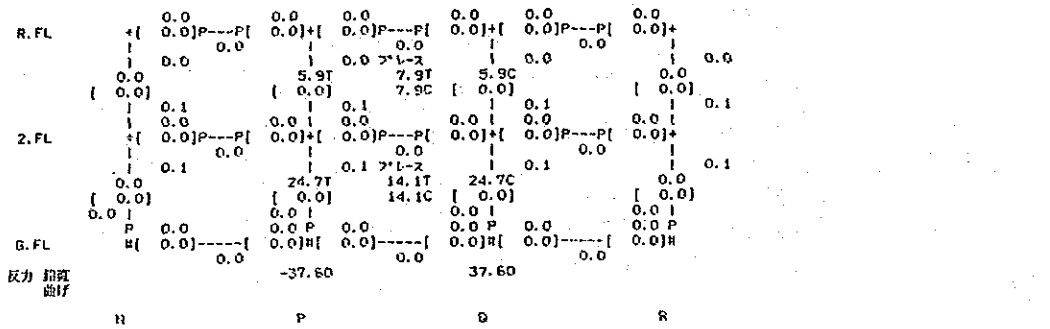


```
                0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0
R.FL         +[ 1.9]P---P[  1.9]+[  1.9]P---P[  1.9]+[  1.9]P---P[  1.9]+
             |        2.4      |        2.4      |        2.4      |
             |   0.0           |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ     |   0.0           |   0.0
           17.3C            17.0C        0.6C   16.9C            10.6C
         [ 0.0]           [ 0.0]        0.5C   [ 0.0]           [ 0.0]
             |   0.1           |   0.1           |   0.1           |   0.1
             |   0.0      0.0 |   0.0      0.0 |   0.0      0.0 |
2.FL         +[ 3.2]P---P[  3.2]+[  3.2]P---P[  3.2]+[  3.0]P---P[  3.0]+
             |        3.9      |        3.9      |        4.2      |
             |   0.1           |   0.1 ﾌﾟﾚｰｽ     |   0.1           |   0.1
           35.0C            32.3C        1.7C   31.5C            17.7C
         [ 0.0]           [ 0.0]        3.1C   [ 0.0]           [ 0.0]
        0.0 |            0.0 |            0.0 |            0.0 |
             P   7.8      7.1 P   7.1      9.6 P   9.6          0.0 P
G.FL         H[ 9.5]-----[ 9.2]H[ 8.8]-----[ 9.9]H[ 11.5]-----[ 7.2]H
                     4.1              3.3                  6.8
反力 鉛直   91.27            89.24            91.87            45.61
     曲げ

             N                P                Q                R
```

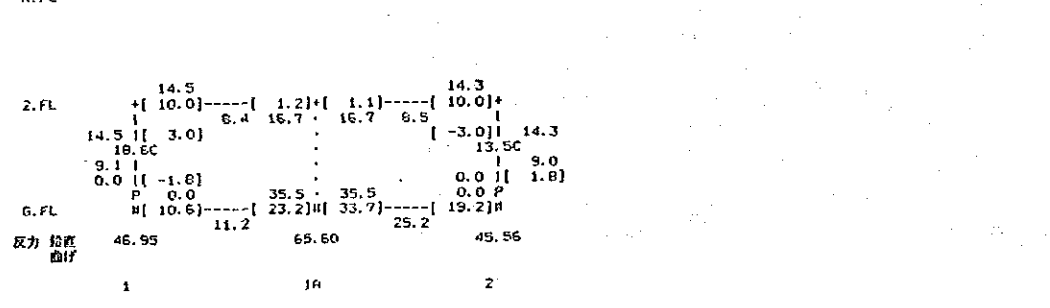
<2 フレーム> (水平荷重時)

```
R.FL

                0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0      0.0          0.0
2.FL         +[ 0.0]P---P[  0.0]+[  0.0]P---P[  0.0]+[  0.0]P---P[  0.0]+[  0.0]P---P[  0.0]+[  0.0]P---P[  0.0]+
             |        0.0      |        0.0      |        0.0      |        0.0      |        0.0
             |   0.0           |   0.0           |   0.0 ﾌﾟﾚｰｽ     |   0.0           |   0.0
           0.0              0.0              14.5T        15.1T   14.5C            0.0
         [ 0.0]           [ 0.0]           [ 0.0]        15.1C   [ 0.0]           [ 0.0]
        0.0 |            0.0 |            0.0 |                0.0 |            0.0 |
             P   0.0      0.0 P   0.0      0.0 P   0.0          0.0 P   0.0      0.0 P   0.0          0.0
G.FL         H[ 0.0]-----[ 0.0]H[ 0.0]-----[ 0.0]H[ 0.0]-----[ 0.0]H[ 0.0]-----[ 0.0]H[ 0.0]-----[ 0.0]+
                     0.0              0.0                  0.0              0.0              0.0
反力 鉛直                                          -28.86            28.86
     曲げ

             A                B                C                D                E                F
```

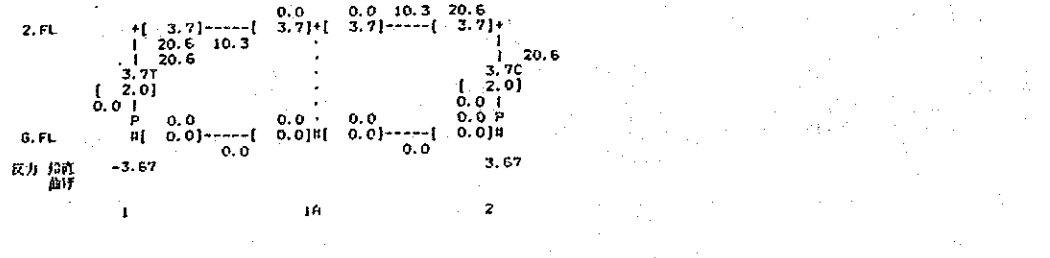




<A　フレーム>　　(鉛直荷重時)



<A　フレーム>　　(水平荷重時)



<B フレーム> (鉛直荷重時)

```
R.FL

                19.2                                  19.1
2.FL          +( 14.8)-----(  2.3)+(  2.2)-----( 14.8)+
              |          15.7  28.7 ·  28.7  15.8      |
        19.2 |(  3.5)            ·                (  -3.5)|  19.1
           31.2C                  ·                   21.0C
        11.5 |                    ·                       |  11.4
         0.0 |( -2.2)             ·                 0.0 |(  2.2)
              P   0.0        56.3 ·  56.3            0.0 P
G.FL          #( 13.2)-----( 33.3)#( 54.1)-----( 30.5)#
                          15.0                   42.9
反力 鉛直     79.73              132.47                75.00
     曲げ

              1                   1A                    2
```

<B フレーム> (水平荷重時)

```
R.FL

                                0.0      0.0  13.1  26.1
2.FL          +(  4.7)-----(  4.7)+(  4.7)-----(  4.7)+
              |  26.1  13.1        ·                    |
              |  26.1              ·                    |  26.1
            4.7T                   ·                   4.7C
          (  2.6)                  ·                (  2.6)
         0.0 |                     ·                0.0 |
              P   0.0         0.0 ·   0.0            0.0 P
G.FL          #(  0.0)-----(  0.0)#(  0.0)-----(  0.0)#
                          0.0                    0.0
反力 鉛直     -4.66                                      4.66
     曲げ

              1                   1A                    2
```


<C フレーム> (鉛直荷重時)

```
R.FL

                19.2                                  19.1
2.FL          +( 14.8)-----(  2.3)+(  2.2)-----( 14.8)+
              |          15.7  28.7 ·  28.7  15.8      |
        19.2 |(  3.5)            ·                (  -3.5)|  19.1
           31.2C                  ·                   21.0C
        11.5 |                    ·                       |  11.4
         0.0 |( -2.2)             ·                 0.0 |(  2.2)
              P   0.0        56.3 ·  56.3            0.0 P
G.FL          #( 13.2)-----( 33.3)#( 54.1)-----( 30.5)#
                          15.0                   42.9
反力 鉛直     79.73              156.93                73.50
     曲げ

              1                   1A                    2
```

<C フレーム> (水平荷重時)

```
R.FL

                                0.0      0.0  14.0  27.9
2.FL          +(  5.0)-----(  5.0)+(  5.0)-----(  5.0)+
              |  27.9  14.0        ·                    |
              |  27.9              ·                    |  27.9
            5.0T                   ·                   5.0C
          (  2.7)                  ·                (  2.7)
         0.0 |                     ·                0.0 |
              P   0.0         0.0 ·   0.0            0.0 P
G.FL          #(  0.0)-----(  0.0)#(  0.0)-----(  0.0)#
                          0.0                    0.0
反力 鉛直     -4.98                                      4.98
     曲げ

              1                   1A                    2
```

157

1-54

<D フレーム> (鉛直荷重時)

```
R.FL

                19.2                                19.1
2.FL        +( 14.8]-----[  2.3]+[  2.2]-----[ 14.8]+
            |          15.7  28.7 ·  28.7  15.8      |
      19.2 |[  3.5]            ·              [ -3.5]|  19.1
        31.2C                   ·                 21.0C
      11.5 |                    ·                     |  11.4
       0.0 |[ -2.2]             ·               0.0 |[  2.2]
            P   0.0        56.3 ·  56.3         0.0 P
G.FL        #[ 13.2]-----[ 33.3]#[ 54.1]-----[ 30.5]#
                      15.0                 42.9
反力 鉛直   80.22              152.12              73.51
     曲げ

            1                  1A                  2
```

<D フレーム> (水平荷重時)

```
R.FL

                                0.0     0.0  14.9  29.7
2.FL        +[  5.3]-----[  5.3]+[  5.3]-----[  5.3]+
            |  29.7  14.9        ·                  |
          . |  29.7              ·                  |  29.7
            5.3T                 ·                5.3C
      [  2.9]                    ·             [  2.9]
      0.0 |                      ·             0.0 |
            P   0.0        0.0 ·   0.0         0.0 P
G.FL        #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                      0.0                  0.0
反力 鉛直  -5.30                                   5.30
     曲げ

            1                  1A                  2
```


<E フレーム> (鉛直荷重時)

```
R.FL

                19.2                                19.1
2.FL        +( 14.8]-----[  2.3]+[  2.3]-----[ 14.8]+
            |          15.7  28.7 ·  28.7  15.8      |
      19.2 |[  3.5]            ·              [ -3.5]|  19.1
        31.2C                   ·                 21.0C
      11.4 |                    ·                     |  11.4
       0.0 |[ -2.2]             ·               0.0 |[  2.2]
            P   0.0        56.3 ·  56.3         0.0 P
G.FL        #[ 13.2]-----[ 33.3]#[ 54.1]-----[ 30.5]#
                      15.0                 42.9
反力 鉛直   79.72              157.98              73.51
     曲げ

            1                  1A                  2
```

<E フレーム> (水平荷重時)

```
R.FL

                                0.0     0.0  15.8  31.5
2.FL        +[  5.7]-----[  5.7]+[  5.7]-----[  5.7]+
            |  31.5  15.8        ·                  |
          . |  31.5              ·                  |  31.5
            5.7T                 ·                5.7C
      [  3.1]                    ·             [  3.1]
      0.0 |                      ·             0.0 |
            P   0.0        0.0 ·   0.0         0.0 P
G.FL        #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                      0.0                  0.0
反力 鉛直  -5.62                                   5.62
     曲げ

            1                  1A                  2
```

552

<F　フレーム>　　(鉛直荷重時)

```
R.FL

                19.2                                19.1
2.FL          +[ 14.8]-----[  2.3]+[  2.3]-----[ 14.8]+
              |        15.7  28.7 ·  28.7  15.8       |
        19.2 |[  3.5]            ·              [ -3.5]|  19.1
           31.2C                 ·                 21.0C
        11.4 |                   ·                     |  11.4
         0.0 |[ -2.2]            ·                 0.0 |[  2.2]
              P   0.0        56.3 ·  56.3          0.0 P
G.FL          #[ 13.2]-----[ 33.3]#[ 54.1]-----[ 30.5]#
                        15.0                 42.9
反力 鉛直    79.72              150.68                73.51
     曲げ

              1                  1A                   2
```

<F　フレーム>　　(水平荷重時)

```
R.FL

                                 0.0     0.0  16.7  33.3
2.FL          +[  6.0]-----[  6.0]+[  6.0]-----[  6.0]+
              |  33.3  16.7        ·                   |
            . |  33.3              ·                   |  33.3
              6.0T                 ·                 6.0C
            [  3.2]                ·               [  3.2]
          0.0 |                    ·             · 0.0 |
              P   0.0         0.0 ·   0.0          0.0 P
G.FL          #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                        0.0                  0.0
反力 鉛直    -5.94                                    5.94
     曲げ

              1                  1A                   2
```


<G　フレーム>　　(鉛直荷重時)

```
                16.7                                16.5
R.FL          +[  9.1]-------------------------[  9.0]+
              |                   11.8                  |
        16.7 |                                         |  16.5
           11.5C                                     11.5C
         [ -7.0]                                   [  6.9]
              |  16.6                               18.4 |
              |  29.1                               29.1 |
2.FL          +[ 18.9]-----[  3.1]+[  2.6]-----[ 19.6]+
              |        15.7  33.2 ·  33.2  16.8       |
        10.5 |[  2.6]            ·              [ -2.7]|  10.7
           46.7C                 ·                 38.5C
         7.1 |                   ·                     |   7.2
         0.0 |[ -1.4]            ·                 0.0 |[  1.4]
              P   0.0        56.3 ·  56.3          0.0 P
G.FL          #[ 13.2]-----[ 33.3]#[ 54.1]-----[ 30.5]#
                        15.0                 42.9
反力 鉛直    95.27              162.77                91.00
     曲げ

              1                  1A                   2
```

<G　フレーム>　　(水平荷重時)

```
                                                    6.9
R.FL          +[  1.3]-------------------------[  1.3]+
              |  6.9            0.0                   |
              |  6.9                                  |   6.9
              1.3T                                    1.3C
            [  2.1]                                 [  2.1]
          3.8 |                                     3.8 |
              |                 0.0     0.0  21.9  43.8 |
2.FL          +[  7.9]-----[  7.9]+[  7.9]-----[  7.9]+
              |  43.8  21.9       ·                   |
            . |  40.1             ·                   |  40.1
              9.1T                ·                 9.1C
            [  3.9]               ·               [  3.9]
          0.0 |                   ·                 0.0 |
              P   0.0         0.0 ·   0.0          0.0 P
G.FL          #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                        0.0                  0.0
反力 鉛直    -9.04                                    9.04
     曲げ

              1                  1A                   2
```

1-56

<H フレーム>　(鉛直荷重時)

```
                25.0                                24.8
  R.FL        +[ 14.6]-------------------------[ 14.5]+
              |                22.0                    |
        25.0 |                                        |  24.8
           19.1C                                   19.1C
         [ -9.6]                                 [  9.6]
              |  23.5                            23.6 |
              |  35.0                            35.4 |
  2.FL        +[ 22.0]-----[  4.1]+[  3.4]-----[ 23.3]+
              |        17.3  38.4 ·  38.4  19.0        |
        11.5 |[  2.7]             ·             [ -2.8]|  11.9
           57.3C                  ·                50.9C
         7.6 |                    ·                    |  7.8
         0.0 |[ -1.5]             ·                0.0 |[  1.5]
             P   0.0        53.3 ·  53.3            0.0 P
  G.FL        #[ 13.7]-----[ 32.7]#[ 50.1]-----[ 28.0]#
                        16.4                 38.6
 反力 鉛直   105.35              120.18              100.42
      曲げ

            1                   1A                  2
```

<H フレーム>　(水平荷重時)

```
                                                    9.4
  R.FL        +[  1.7]-------------------------[  1.7]+
              |   9.4              0.0                 |
              |   9.4                                  |   9.4
            1.7T                                    1.7C
         [  2.8]                                 [  2.8]
         4.7 |                                   4.7 |
             |                 0.0     0.0  23.3  46.5 |
  2.FL        +[  8.3]-----[  8.3]+[  8.3]-----[  8.3]+
              |  46.5  23.3       ·                    |
            . |  41.9             ·                    |  41.9
           10.0T                  ·                10.0C
         [  4.1]                  ·                [  4.1]
         0.0 |                    ·                0.0 |
             P   0.0         0.0 ·   0.0            0.0 P
  G.FL        #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                        0.0                  0.0
 反力 鉛直    -9.97                                   9.97
      曲げ

            1                   1A                  2
```


<K フレーム>　(鉛直荷重時)

```
                23.9                                23.9
  R.FL        +[ 13.9]-------------------------[ 13.9]+
              |                20.8                    |
        23.9 |                                        |  23.9
           18.2C                                   18.2C
         [ -9.4]                                 [  9.4]
              |  23.4                            23.7 |
              |  35.3                            36.1 |
  2.FL        +[ 22.3]-----[  4.5]+[  3.7]-----[ 24.3]+
              |        17.7  39.6 ·  39.6  19.9        |
        12.0 |[  2.8]             ·             [ -2.8]|  12.5
           56.1C                  ·                50.0C
         7.8 |                    ·                    |  8.1
         0.0 |[ -1.5]             ·                0.0 |[  1.6]
             P   0.0        51.3 ·  51.3            0.0 P
  G.FL        #[ 13.8]-----[ 32.0]#[ 47.6]-----[ 26.5]#
                        16.7                 36.2
 反力 鉛直   103.18              133.50              97.23
      曲げ

            1                   1A                  2
```

<K フレーム>　(水平荷重時)

```
                                                    9.8
  R.FL        +[  1.8]-------------------------[  1.8]+
              |   9.8              0.0                 |
              |   9.8                                  |   9.8
            1.8T                                    1.8C
         [  2.9]                                 [  2.9]
         4.8 |                                   4.8 |
             |                 0.0     0.0  24.4  48.7 |
  2.FL        +[  8.7]-----[  8.7]+[  8.7]-----[  8.7]+
              |  48.7  24.4       ·                    |
            . |  44.0             ·                    |  44.0
           10.5T                  ·                10.5C
         [  4.3]                  ·                [  4.3]
         0.0 |                    ·                0.0 |
             P   0.0         0.0 ·   0.0            0.0 P
  G.FL        #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                        0.0                  0.0
 反力 鉛直   -10.42                                  10.42
      曲げ

            1                   1A                  2
```

1-57

<L　フレーム>　　(鉛直荷重時)

```
                22.7                                    22.7
R.FL         +( 13.2)-------------------------------( 13.2)+
             |                    19.7                      |
        22.7 |                                              |  22.7
           17.3C                                         17.3C
         [ -8.9]                                       [  8.9]
             |  22.1                                   22.4 |
             |  33.4                                   34.1 |
2.FL         +( 21.2)-----(  4.1)+(  3.5)-----( 22.7)+
             |          16.8  37.4 ·  37.4  18.5            |
        11.4 |(  2.7)              ·                 [ -2.7)|  11.8
           53.3C                   ·                    47.2C
         7.3 |                     ·                       |   7.5
         0.0 |[ -1.5]              ·                  0.0 |(  1.5]
             P   0.0          52.1 ·  52.1             0.0 P
G.FL         #( 13.3]-----( 31.9)#( 49.1]-----( 27.5)#
                      15.4                   38.1
反力 鉛直     97.82                 148.91                94.33
     曲げ

             1                     1A                    2
```

<L　フレーム>　　(水平荷重時)

```
                                                        10.1
R.FL         +(  1.8]-------------------------------(  1.0)+
             |  10.1                0.0                      |
             |  10.1                                         |  10.1
           1.8T                                          1.8C
         [  3.0)                                       [  3.0]
         4.8 |                                         4.8 |
             |                  0.0     0.0  25.4     50.7 |
2.FL         +(  9.1]-----(  9.1)+(  9.1]-----(  9.1)+
             |  50.7  25.4         ·                       |
             |  45.9               ·                       |  45.9
          10.9T                    ·                    10.9C
         [  4.5]                   ·                   [  4.5]
         0.0 |                     ·                    0.0 |
             P   0.0          0.0 ·   0.0              0.0 P
G.FL         #(  0.0]-----(  0.0)#(  0.0]-----(  0.0)#
                      0.0                    0.0
反力 鉛直    -10.83                                      10.83
     曲げ

             1                     1A                    2
```


<H　フレーム>　　(鉛直荷重時)

```
                22.7                                    22.8
R.FL         +( 13.2)-------------------------------( 13.2)+
             |                    19.7                      |
        22.7 |                                              |  22.8
           17.3C                                         17.3C
         [ -8.9]                                       [  9.1]
             |  22.3                                   22.8 |
             |  33.9                                   34.9 |
2.FL         +( 21.4)-----(  4.4)+(  3.7)-----( 23.4)+
             |          17.1  38.4 ·  38.4  19.1            |
        11.7 |(  2.7)              ·                 [ -2.8)|  12.1
           53.5C                   ·                    47.8C
         7.5 |                     ·                       |   7.7
         0.0 |[ -1.5]              ·                  0.0 |(  1.5]
             P   0.0          52.1 ·  52.1             0.0 P
G.FL         #( 13.3]-----( 31.9)#( 49.1]-----( 27.5)#
                      15.4                   38.1
反力 鉛直     98.06                 149.40                94.96
     曲げ

             1                     1A                    2
```

<H　フレーム>　　(水平荷重時)

```
                                                        10.4
R.FL         +(  1.9]-------------------------------(  1.9)+
             |  10.4                0.0                      |
             |  10.4                                         |  10.4
           1.9T                                          1.9C
         [  3.1)                                       [  3.1]
         4.9 |                                         4.9 |
             |                  0.0     0.0  26.3     52.6 |
2.FL         +(  9.4)-----(  9.4)+(  9.4]-----(  9.4)+
             |  52.6  26.3         ·                       |
             |  47.7               ·                       |  47.7
          11.3T                    ·                    11.3C
         [  4.6]                   ·                   [  4.6]
         0.0 |                     ·                    0.0 |
             P   0.0          0.0 ·   0.0              0.0 P
G.FL         #(  0.0]-----(  0.0)#(  0.0]-----(  0.0)#
                      0.0                    0.0
反力 鉛直    -11.24                                      11.24
     曲げ

             1                     1A                    2
```

1-58

<P　フレーム>　　(鉛直荷重時)

```
                22.6                                    22.8
R.FL          +[ 13.2]-------------------------[ 13.2]+
              |                19.7                     |
        22.6  |                                         |  22.8
           17.3C                                     17.3C
         [ -8.9]                                   [  9.1]
              |  22.3                                23.0 |
              |  34.0                                35.2 |
2.FL          +[ 21.5]-----[  4.5]+[  3.7]-----[ 23.6]+
              |        17.2  39.7 ·  38.7  19.3         |
       11.8 |[  2.7]            ·                [ -2.8]|  12.2
           53.6C                ·                     48.1C
        7.5 |                   ·                       |   7.8
        0.0 |[ -1.5]            ·                  0.0 |[  1.5]
              P   0.0       52.1 ·  52.1             0.0 P
G.FL          #[ 13.3]-----[ 31.9]#[ 49.1]-----[ 27.5]#
                       15.4                   38.1
反力 鉛直    97.64              133.17                95.17
     曲げ

              1                  1A                    2
```

<P　フレーム>　　(水平荷重時)

```
                                                        10.7
R.FL          +[  2.0]-------------------------[  2.0]+
              |  10.7              0.0                  |
              |  10.7                                   |  10.7
            2.0T                                      2.0C
         [  3.1]                                   [  3.1]
         5.0 |                                      5.0 |
             |                 0.0     0.0  27.3   54.6 |
2.FL          +[  9.8]-----[  9.8]+[  9.8]-----[  9.8]+
              |  54.6  27.3       ·                     |
              |  49.6             ·                     |  49.6
           11.7T                  ·                  11.7C
         [  4.8]                  ·                [  4.8]
         0.0 |                    ·                  0.0 |
             P   0.0         0.0 ·  0.0             0.0 P
G.FL          #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                       0.0                    0.0
反力 鉛直   -11.65                                     11.65
     曲げ

              1                  1A                    2
```


<Q　フレーム>　　(鉛直荷重時)

```
                22.5                                    22.5
R.FL          +[ 13.2]-------------------------[ 13.2]+
              |                19.9                     |
        22.5  |                                         |  22.5
           17.3C                                     17.3C
         [ -9.7]                                   [  8.7]
              |  21.4                                21.2 |
              |  32.2                                31.6 |
2.FL          +[ 20.7]-----[  2.3]+[  1.6]-----[ 19.7]+
              |        17.1  35.1 ·  35.1  15.1         |
       10.9 |[  2.6]            ·                [ -2.6]|  10.4
           53.1C                ·                     45.2C
        7.1 |                   ·                       |   6.9
        0.0 |[ -1.4]            ·                  0.0 |[  1.4]
              P   0.0       51.0 ·  51.0             0.0 P
G.FL          #[ 13.5]-----[ 31.7]#[ 47.6]-----[ 26.5]#
                       16.0                   36.4
反力 鉛直    97.33              136.17                91.31
     曲げ

              1                  1A                    2
```

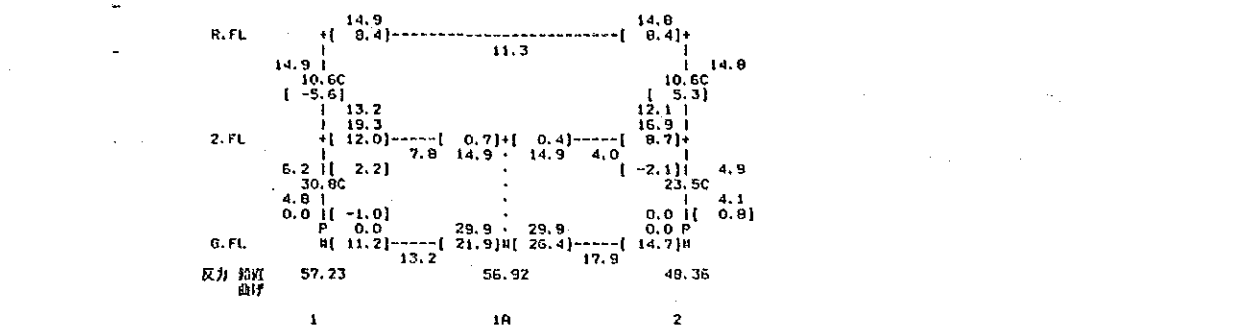
<Q　フレーム>　　(水平荷重時)

```
                                                        11.1
R.FL          +[  2.0]-------------------------[  2.0]+
              |  11.1              0.0                  |
              |  11.1                                   |  11.1
            2.0T                                      2.0C
         [  3.2]                                   [  3.2]
         5.1 |                                      5.1 |
             |                 0.0     0.0  28.3   56.5 |
2.FL          +[ 10.1]-----[ 10.1]+[ 10.1]-----[ 10.1]+
              |  56.5  28.3       ·                     |
              |  51.4             ·                     |  51.4
           12.1T                  ·                  12.1C
         [  5.0]                  ·                [  5.0]
         0.0 |                    ·                  0.0 |
             P   0.0         0.0 ·  0.0             0.0 P
G.FL          #[  0.0]-----[  0.0]#[  0.0]-----[  0.0]#
                       0.0                    0.0
反力 鉛直   -12.05                                     12.05
     曲げ

              1                  1A                    2
```

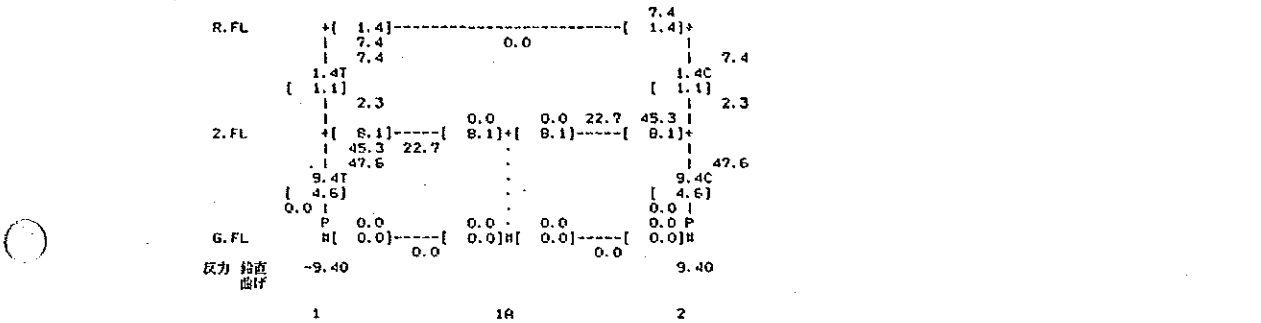
556

1-59

<R フレーム>　(鉛直荷重時)



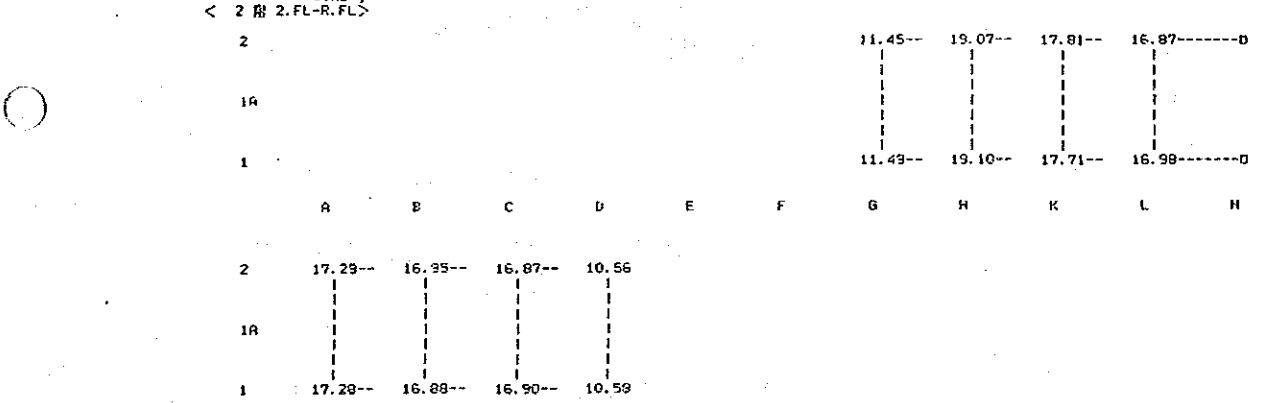
<R フレーム>　(水平荷重時)



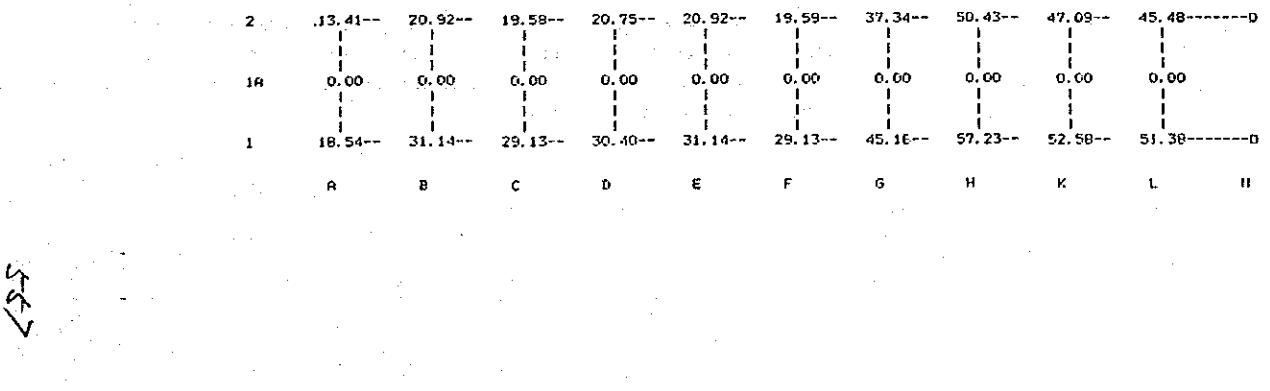
[4] 応力解析のまとめ (RESULT OF STRESS ANALYSIS)

4.1 軸 力　　単位：[t]
(AXIAL LOAD)

< 2 階 2.FL-R.FL>



< 1 階 G.FL-2.FL>



2	47.80--	45.28--	43.50--	23.48
1A	0.00	0.00	0.00	0.00
1	53.47--	50.34--	51.02--	30.71
	M	P	Q	R

4.2 水平力分担

《X方向加力時》　《Y方向加力時》

3	Qc	Qc	Qc	Qc
	Qw		Qw	Qw
2	Qc	Qc	Qc	Qc
	Qw		Qw	Qw
1	Qc	Qc	Qc	Qc
	Qw			
	101	102	103	104

Qc：柱の負担せん断力
Qw：耐力壁又は鉄骨ブレースの負担せん断力
　耐力壁は「W」、鉄骨ブレースは「B」を数値の後に表示します。
QR：当該階のホリバネの反力
ΣQ：Qc+Qw+QR

< 2 階 2.FL-R.FL> ※ X方向加力時 ※

2							0.00	0.00	0.00	0.00
1A									10.49B	
1							-0.01	-0.01	-0.01	-0.01
									10.51B	
	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L

2	0.00	0.00	0.00	0.00
1A		10.49B		
1	-0.01	-0.01	-0.01	-0.01
		10.51B		
	M	P	Q	R

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [t/cm]
2	0.00	20.98	20.98		20.98	0.00	100.00		50.05	0.601380	1/ 839	34.89
1A												
1	-0.08	21.02	20.94		20.94	-0.38	100.38		49.95	0.607534	1/ 831	34.46
合計	-0.08	42.00	41.92		41.92	-0.19	100.19		100.00			

< 1 階 G.FL-2.FL> ※ X方向加力時 ※

2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			13.88B			13.88B			11.18B	
1A	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			14.68B			14.68B			11.86B	
	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L

2	0.00	0.00	0.00	0.00
		11.18B		
1A	0.00	0.00	0.00	0.00
1	0.00	0.00	0.00	0.00
		11.86B		
	N	P	Q	R

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
2	0.00	50.12	50.12		50.12	0.00	100.00		48.57	1.271394	1/ 817	39.42
1A												
1	0.00	53.08	53.08		53.08	0.00	100.00		51.43	1.345156	1/ 773	39.46
合計	0.00	103.20	103.20		103.20	0.00	100.00		100.00			

< 2 階 2.FL-R.FL> ※ Y方向加力時 ※

2							2.10	2.76	2.86	2.94
1A										
1							2.10	2.76	2.86	2.94
	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L

2	3.02	3.10	3.19	1.01
1A				
1	3.02	3.10	3.19	1.01
	N	P	Q	R

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
R	2.02	0.00	2.02		2.02	100.00	0.00		4.81	1.346300	1/ 375	1.50
Q	6.38	0.00	6.38		6.38	100.00	0.00		15.20	1.305406	1/ 386	4.88
P	6.20	0.00	6.20		6.20	100.00	0.00		14.78	1.264513	1/ 399	4.90
N	6.04	0.00	6.04		6.04	100.00	0.00		14.39	1.223618	1/ 412	4.93
L	5.88	0.00	5.88		5.88	100.00	0.00		14.01	1.182725	1/ 426	4.97
K	5.72	0.00	5.72		5.72	100.00	0.00		13.63	1.141831	1/ 442	5.00
H	5.52	0.00	5.52		5.52	100.00	0.00		13.16	1.096393	1/ 460	5.03
G	4.20	0.00	4.20		4.20	100.00	0.00		10.01	1.050955	1/ 480	3.99
F												
E												
D												
C												
B												
A												
合計	41.96	0.00	41.96		41.96	100.00	0.00		100.00			

< 1 階 G.FL-2.FL> ※ Y方向加力時 ※

2	1.98	2.51	2.68	2.85	3.03	3.20	3.85	4.03	4.23	4.41
1A	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1	1.98	2.51	2.68	2.85	3.03	3.20	3.85	4.03	4.23	4.41
	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L

2	4.58	4.76	4.94	4.57
1A	0.00	0.00	0.00	0.00
1	4.58	4.76	4.94	4.57
	N	P	Q	R

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ FRAME負担率	層間変位δ		δ/h	Q/δ [t/cm]
R	9.14	0.00	9.14		9.14	100.00	0.00	8.85	10.606319	1/	98	0.86
Q	9.88	0.00	9.88		9.88	100.00	0.00	9.57	10.239594	1/	101	0.96
P	9.52	0.00	9.52		9.52	100.00	0.00	9.22	9.872869	1/	105	0.96
N	9.16	0.00	9.16		9.16	100.00	0.00	8.87	9.506145	1/	109	0.96
L	8.82	0.00	8.82		8.82	100.00	0.00	8.54	9.139420	1/	113	0.96
K	8.46	0.00	8.46		8.46	100.00	0.00	8.19	8.772695	1/	118	0.96
H	8.06	0.00	8.06		8.06	100.00	0.00	7.81	8.365224	1/	124	0.96
G	7.70	0.00	7.70		7.70	100.00	0.00	7.46	7.957752	1/	130	0.96
F	6.40	0.00	6.40		6.40	100.00	0.00	6.20	7.550280	1/	137	0.84
E	6.06	0.00	6.06		6.06	100.00	0.00	5.87	7.142808	1/	145	0.84
D	5.70	0.00	5.70		5.70	100.00	0.00	5.52	6.735336	1/	154	0.84
C	5.36	0.00	5.36		5.36	100.00	0.00	5.19	6.327865	1/	164	0.84
B	5.02	0.00	5.02		5.02	100.00	0.00	4.86	5.920393	1/	175	0.84
A	3.96	0.00	3.96		3.96	100.00	0.00	3.84	5.512921	1/	188	0.71
合計	103.24	0.00	103.24		103.24	100.00	0.00	100.00				

4.3 浮き上がりのチェック

L：長期軸力 [t]　　E：水平荷重時反力 [t]　　*付は、浮き上がりが生じていることを示す。

<G.FL層> ※ X方向加力時 ※

2	43.18L	77.99L	71.57L	74.88L	73.46L	73.28L	91.19L	100.70L	96.08L	95.16L
	0.00E	0.00E	-28.86E	28.86E	0.00E	-28.86E	28.86E	0.00E	-37.60E	37.60E
1A	65.60L	132.47L	156.93L	152.12L	157.98L	150.68L	162.77L	120.18L	133.50L	148.91L
	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E
1	42.89L	84.83L	77.16L	81.83L	79.63L	79.29L	95.60L	106.94L	101.80L	98.53L
	0.00E	0.00E	-30.53E	30.53E	0.00E	-30.53E	30.53E	0.00E	-39.21E	39.21E
	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L

2	95.22L	93.30L	95.14L	46.24L
	0.00E	-37.60E	37.60E	0.00E
1A	149.40L	133.17L	136.17L	56.92L
	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E
1	98.51L	95.33L	102.82L	53.80L
	0.00E	-39.21E	39.21E	0.00E
	N	P	Q	R

<G.FL層> ※ Y方向加力時 ※

2	43.18L	77.99L	71.57L	74.88L	73.46L	73.28L	91.19L	100.70L	96.08L	95.16L
	3.67E	4.66E	4.98E	5.30E	5.62E	5.94E	9.04E	9.97E	10.42E	10.83E
1A	65.60L	132.47L	156.93L	152.12L	157.98L	150.68L	162.77L	120.18L	133.50L	148.91L
	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E
1	42.89L	84.83L	77.16L	81.83L	79.63L	79.29L	95.60L	106.94L	101.80L	98.53L
	-3.67E	-4.66E	-4.98E	-5.30E	-5.62E	-5.94E	-9.04E	-9.97E	-10.42E	-10.83E
	A	B	C	D	E	F	G	H	K	L

2	95.22L	93.30L	95.14L	46.24L
	11.24E	11.65E	12.05E	9.40E
1A	149.40L	133.17L	136.17L	56.92L
	0.00E	0.00E	0.00E	0.00E
1	99.51L	95.33L	102.82L	53.80L
	-11.24E	-11.65E	-12.05E	-9.40E
	N	P	O	R

4.4 偏心率

g：重心位置（概算軸力の中心）[m]　　e：偏心距離 [m]　　re：弾力半径 [m]
p：剛心位置 [m]　　KR：ねじり剛性 [t m×10⁴]　　Re：偏心率　　Fe：形状特性係数

<壁量を考慮しない場合>

階		g	p	e	KR	re	Re	Fe
2	X方向	46.271	45.380	0.891	541	8.838	0.004	1.000
	Y方向	5.600	5.634	0.034		12.399	0.072	1.000
1	X方向	36.699	33.130	3.569	703	9.442	0.061	1.000
	Y方向	5.017	5.597	0.580		23.653	0.151*	1.003

199

4.5 剛性率・層間変形角

Rs：剛性率　　Fs：形状特性係数

<雑壁を考慮しない場合>

※※※ X方向 ※※※ rsの相加平均 815

階	層間変位 [cm]	層間変形角(1/rs)	Rs	Fs	Q/δ [t/cm]
2	0.604457	1/ 835	1.024	1.000	69.35
1	1.308275	1/ 795	0.975	1.000	78.88

※※※ Y方向 ※※※ rsの相加平均 274

階	層間変位 [cm]	層間変形角(1/rs)	Rs	Fs	Q/δ [t/cm]
2	1.201468	1/ 420	1.532	1.000	34.92
1	8.117830	1/ 128	0.467*	1.222	12.71

【 筋かい架構の応力割増し率 】

β　　：筋かいの水平力分担率
割増し率：1+0.7β （割増し率が1.5倍を超える場合は、1.5倍とする。）

階		/--- X方向 ---/ β	割増し率	/--- Y方向 ---/ β	割増し率
2	(R.FL-2.FL)	1.0019	1.500	0.0000	1.000
1	(2.FL-G.FL)	1.0000	1.500	0.0000	1.000

＊ 階によって割増し率が異なる場合は、その境界にある梁についてはそれぞれの階の割増し率の平均値で割増す。

【 筋かい架構の応力割増し率 】

β　　：筋かいの水平力負担率
割増し率：1+0.7β　（割増し率が1.5倍を超える場合は、1.5倍とする。）

階		/--- X方向 ---/ β	割増し率	/--- Y方向 ---/ β	割増し率
2	(R.FL-2.FL)	1.0019	1.500	0.0000	1.000
1	(2.FL-G.FL)	1.0000	1.500	0.0000	1.000

* 階によって割増し率が異なる場合は、その境界にある梁についてはそれぞれの階の割増し率の平均値で割増す。

DESIGN OF MAIN MEMBER

DESIGN OF STEEL GIRDER

(1) MATERIAL

(STEEL)

F	:	F VALVE	(kg/cm^2)
ft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm^2)
fw	:	ALLOWABLE WELDING STRESS	(kg/cm^2)

(2) EXPLANATION OF MARK

Δ	:	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
ﾌﾚｰﾑ､軸	:	CRITICAL·POINT	(cm)
ML'	:	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
MS1	:	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
MS2	:	DESIGN BENDING MOMNET AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
QL	:	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
QS	:	SHEAR FORCE AT TRANSIENT CONDITION	(t)
L.C.	:	LOADING CONDITION OF DESIGN	
fb	:	ALLOWABLE BENDING STRESS	(t/cm^2)
C	:		
LB	:	BUCKLING LENGTH	(cm)
Z	:	SECTION MODULUS	(cm^3)
Aw	:	WEB AREA FOR SHEAR	(cm^2)
σ/fb	:	BENDING STRESS RATIO	
τ	:	SHEARING STRESS	(t/cm^2)
ｸﾐｱﾜｾ	:	COMBINATION STRESS RATIO	

*** Super Build / SS1 *** [SUB STATION] UNION SYSTEM 751221 PAGE- 63
[S梁 まとめ検定]

左端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 中央: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 右端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 Δ:長期 終点
仕口にはMIN(fb,fv)、継手にはfbを使用 水平 終点

[R.FL G03]
H- 600* 200*11.0*17.0[FA]

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
フレーム	H	H	H	H	H
軸	1	1	1	1	1
軸	2	2	2	2	2
HL'	25.0	7.1	-22.0	6.9	24.0
HS1	15.6	-0.4	-22.0	14.3	34.2
HS2	34.4	14.5	-22.0	-0.6	15.4
QL	14.6	14.6	14.6	14.5	14.5
QS	16.3	16.3	16.3	16.2	16.2

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
L.C.	L	L	L	L	L
fb	1.600	1.600	1.600	1.600	1.600
C					
LB	186.6	186.6	186.8	186.6	186.6
Z	2192	2096	2590	2096	2192
Av	42.5	45.7	62.2	45.7	42.5
σ/fb	0.71	0.21	0.53	0.20	0.70
τ	0.34	0.31	0.23	0.31	0.34
クミアワセ	0.62	0.39	0.56	0.39	0.62

フレーム H
軸-軸 1 -2
たわみ 1.364
たわみ/L 1/ 820

[R.FL G04]
H- 500* 200*10.0*16.0[FA]

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
フレーム	G	G	G	G	G
軸	1	1	1	1	1
軸	2	2	2	2	2
HL'	16.7	5.9	-11.8	5.7	16.5
HS1	9.8	0.4	-11.8	11.1	23.4
HS2	23.6	11.3	-11.8	0.3	9.6
QL	9.1	9.1	9.1	9.0	9.0
QS	10.4	10.4	10.4	10.3	10.3

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
L.C.	L	L	L	L	L
fb	1.600	1.600	1.600	1.600	1.600
C					
LB	186.6	186.6	186.8	186.6	186.6
Z	1646	1533	1910	1533	1646
Av	30.8	33.9	46.8	33.9	30.8
σ/fb	0.63	0.24	0.38	0.23	0.62
τ	0.29	0.26	0.19	0.26	0.29
クミアワセ	0.53	0.36	0.41	0.36	0.53

フレーム G
軸-軸 1 -2
たわみ 1.103
たわみ/L 1/ 1014

左端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 中央: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 右端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 Δ:長期 終点
仕口にはMIN(fb,fv)、継手にはfbを使用 水平 終点

[R.FL G05]
H- 300* 150* 6.5* 9.0[FA]

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
フレーム	2		2		2
軸	H		H		H
軸	K		K		K
HL'	0.0		-2.9		0.0
HS1	0.0		-2.9		0.0
HS2	0.0		-2.9		0.0
QL	2.2		2.2		2.2
QS	2.2		2.2		2.2

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
L.C.	L		L		L
fb	1.600		1.600		1.600
C					
LB	250.0		250.0		250.0
Z	404		481		404
Av	10.5		18.3		10.5
σ/fb	0.00		0.37		0.00
τ	0.20		0.12		0.20
クミアワセ	0.13		0.37		0.13

フレーム 2
軸-軸 H -K
たわみ 0.498
たわみ/L 1/ 1002

左端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 中央: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 右端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 Δ:長期 終点
仕口にはMIN(fb,fv)、継手にはfbを使用 水平 終点

[2.FL G01]
H- 700* 300*13.0*24.0[FA]

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
フレーム	Q		Q	P	P
軸	1		1	1A	1A
軸	1A		1A	2	2
HL'	32.2		-17.1	7.6	35.2
HS1	-24.3		-45.3	50.5	89.8
HS2	88.7		11.2	-35.4	-19.4
QL	20.7		20.7	23.6	23.6
QS	30.8		30.8	33.4	33.4

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
L.C.	L-E		L+E	L+E	L+E
fb	1.600		1.600	1.600	1.600
C					
LB	186.6		186.6	186.8	186.8
Z	5107		5760	4558	5107
Av	54.6		84.7	57.2	54.6
σ/fb	0.72		0.32	0.46	0.73
τ	0.56		0.36	0.58	0.61
クミアワセ	0.64		0.40	0.60	0.66

フレーム K
軸-軸 1A -2
たわみ 0.156
たわみ/L 1/ 3582

[2.FL G02]
H- 588* 300*12.0*20.0[FA]

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
フレーム	R		F	R	R
軸	1		1	1A	1A
軸	1A		1A	2	2
HL'	19.3		-15.7	6.8	16.9
HS1	-26.0		-32.3	42.4	62.2
HS2	64.6		1.0	-28.9	-20.4
QL	12.0		14.8	8.7	8.7
QS	20.1		20.8	16.8	16.8

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
L.C.	L-E		L+E	L+E	L+E
fb	1.600		1.600	1.600	1.600
C					
LB	186.6		186.6	500.0	500.0
Z	3553		4020	3213	3553
Av	44.4		65.7	46.0	44.4
σ/fb	0.75		0.33	0.54	0.72
τ	0.45		0.31	0.35	0.37
クミアワセ	0.64		0.38	0.57	0.61

フレーム F
軸-軸 1A -2
たわみ 0.220
たわみ/L 1/ 2535

[2.FL G03]
H- 600* 200*11.0*17.0[FA]

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
フレーム	A		A	A	A
軸	1		1	1A	1A
軸	1A		1A	2	2
HL'	14.5		-8.4	2.8	14.3
HS1	-6.1		-18.7	19.0	34.9
HS2	35.1		1.9	-13.5	-6.3
QL	10.0		10.0	10.0	10.0
QS	13.7		13.7	13.7	13.7

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
L.C.	L-E		L+E	L+E	L+E
fb	1.600		1.600	1.600	1.600
C					
LB	186.6		186.6	186.8	186.8
Z	2192		2590	2096	2192
Av	42.5		62.2	45.7	42.5
σ/fb	0.66		0.30	0.37	0.66
τ	0.32		0.22	0.29	0.32
クミアワセ	0.56		0.32	0.41	0.56

フレーム A
軸-軸 1A -2
たわみ 0.175
たわみ/L 1/ 3196

左端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 中央: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 右端: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600 Δ:長期 終点
仕口にはMIN(fb,fv)、継手にはfbを使用 水平 終点

[2.FL G05]
H- 350* 175* 7.0*11.0[FA]

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
フレーム	1		1		1
軸	H		F		H
軸	K		G		K
HL'	0.0		-10.0		0.0
HS1	0.0		-10.0		0.0
HS2	0.0		-10.0		0.0
QL	7.7		7.8		7.7
QS	7.7		7.8		7.7

	左端	JOINT	中央	JOINT	右端
L.C.	L		L		L
fb	1.600		1.600		1.600
C					
LB	250.0		250.0		250.0
Z	671		775		671
Av	13.9		22.9		13.9
σ/fb	0.00		0.80		0.00
τ	0.55		0.33		0.55
クミアワセ	0.34		0.84		0.34

フレーム 1
軸-軸 H -K
たわみ 0.911
たわみ/L 1/ 548

DESIGN OF STEEL COLUMN

(1) MATERIAL

(STEEL)

F	:	F VALVE	
ft	:	ALLOWABLE TENSILE STRESS	(kg/cm^2)
fw	:	ALLOWABLE WELDING STRESS	(kg/cm^2)

(2) EXPLANATION OF MARK

Δ	:	ADOPTION POINT OF STRESS	(cm)
軸	:	CRITICAL POINT	
NL	:	AXIAL FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
NS1	:	AXIAL FORCE AT TRANSIENT CONDITION	(t)
NS2	:	AXIAL FORCE AT TRANSIENT CONDITION	(t)
ML'	:	DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION	(tm)
MS1	:	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
MS2	:	DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION	(tm)
QL	:	SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE	(t)
QS	:	SHEAR FORCE AT TRANSIENT CONDITION	(t)
L.C.	:	LOADING CONDITION OF DESIGN	
fc	:	ALLOWABLE COMPRESSION STRESS	(t/cm^2)
ﾗﾑﾀﾞ	:	SLENDERNESS RATIO	
LK	:	BUCKLING LENGTH FOR COMPRESSION	(cm)
fb	:	ALLOWABLE BENDING STRESS	(t/cm^2)
C	:		
LB	:	BUCKLING LENGTH FOR BENDING	(cm)
Z	:	SECTION MODULUS	(cm^3)
A	:	AREA	(cm^2)
Aw	:	WEB AREA FOR SHEAR	(cm^2)
σc/fc	:	COMPRESSION STRESS RATIO	
σb/fb	:	BENDING STRESS RATIO	
τ	:	SHEARING STRESS	(t/cm^2)
ｸﾐｱﾜｾ	:	COMBINATION STRESS RATIO	

*** Super Build / SS1 ***　　[SUB STATION]　　UNION SYSTEM 751221 PAGE- 66
[S柱 まとめ検定]

柱頭: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600　柱脚: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600　　Δ: 長期 <X> 節点 <Y> 節点
柱口計算は、Nに対しMIN(fc,fv)、Mに対しMIN(fb,fv)を使用　　水平 <X> 節点 <Y> 節点

[R.FL-2.FL C02] I- 440* 300*11.0*18.0[FA]		軸	軸	NL	NS1	NS2	ML'	MS1	MS2	QL	QS		fc	ｳｴｲﾄ	LK
	<X>柱頭	2	H	19.1	19.1	19.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	<X>柱頭	1.456	40.1	757.5
	柱脚	2	K	17.9	17.9	35.6	-0.1	-0.2	0.0	0.0	0.0	柱脚	1.456	40.1	757.5
	<Y>柱頭	2	H	19.1	20.8	17.4	-24.8	-34.2	-15.4	9.6	12.4	<Y>柱頭	1.456	40.1	757.5
	柱脚	2	K	17.9	19.7	16.1	23.7	28.5	18.9	9.4	12.3	柱脚	1.456	40.1	757.5
		L.C.	Z	A	Aw	σc/fc	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	τ	ｳｴｲﾄ比		fb	C	LB
	<X>柱頭	L	541	157.4	108.0	0.08	0.00	0.60	0.69	0.00	0.68	<X>柱頭	1.600		505.0
	柱脚	L	541	157.4	108.0	0.07	0.01	0.58	0.67	0.00	0.66	柱脚	1.600		505.0
	<Y>柱頭	L	2550	157.4	44.4	0.08	0.00	0.60	0.69	0.21	0.67	<Y>柱頭	1.600		505.0
	柱脚	L	2550	157.4	44.4	0.07	0.01	0.58	0.67	0.21	0.64	柱脚	1.600		505.0

柱頭: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600　柱脚: SS41 F値=2400 ft=1600 fv=1600　　Δ: 長期 <X> 節点 <Y> 節点
柱口計算は、Nに対しMIN(fc,fv)、Mに対しMIN(fb,fv)を使用　　水平 <X> 節点 <Y> 節点

[2.FL-G.FL C01] I- 588* 300*12.0*20.0[FC]		軸	軸	NL	NS1	NS2	ML'	MS1	MS2	QL	QS		fc	ｳｴｲﾄ	LK
	<X>柱頭	1	L	51.4	110.2	33.7	-0.1	-0.2	0.0	0.0	0.0	<X>柱頭	1.268	63.0	1560.0
	柱脚	1	O	51.1	109.9	33.4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	柱脚	1.268	63.0	1560.0
	<Y>柱頭	1	O	51.1	39.0	63.2	10.9	-40.5	62.3	2.6	7.6	<Y>柱頭	1.268	63.0	1560.0
	柱脚	1	O	51.1	39.0	63.2	7.1	-18.7	32.8	1.4	6.4	柱脚	1.268	63.0	1560.0
		L.C.	Z	A	Aw	σc/fc	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	τ	ｳｴｲﾄ比		fb	C	LB
	<X>柱頭	L+E	601	192.5	120.0	0.30	0.01	0.11	0.43	0.00	0.37	<X>柱頭	1.600		160.0
	柱脚	L+E	601	192.5	120.0	0.30	0.00	0.00	0.30	0.00	0.23	柱脚	1.600		560.0
	<Y>柱頭	L-E	4020	192.5	65.7	0.17	0.00	0.64	0.82	0.11	0.74	<Y>柱頭	1.600		160.0
	柱脚	L-E	4020	192.5	65.7	0.17	0.00	0.33	0.51	0.09	0.45	柱脚	1.600		560.0

195