

# **Расчёт на ЭВМ методом конечных элементов**

**Реконструкция климатопавильона в рекреационный  
комплекс с бассейном и хозблоком в г. Алупка, по ул.  
Первого мая, 3**

**Директор**

**Дуб В. В.**

**Выполнил**

**Гавашелишвили Р.А.**

**г. Ялта 2010 г.**

## **Содержание**

	Стр.
1. Исходные данные.....	3
1.1. Характеристики здания.....	3
1.2. Архитектурно-планировочные решения.....	4
1.3. Конструктивные решения.....	4
1.4. Описание нагрузок.....	5
1.5. Описание расчетной модели.....	6
2. Результаты расчета.....	13
2.1. Технология проведения расчётов.....	13
2.2. Пояснительная записка к чтению результатаов расчёта.....	13
2.3. Основные результаты расчета на статические воздействия.....	17
2.4. Основные результаты расчета на сейсмическое воздействие.....	17
2.5. Общие деформации здания.....	23
Список источников.....	24
Приложение 1.CD-диск.....	25
Приложение 2. Геометрия схемы.....	27
Приложение 3.Результаты расчета армирования.....	62

# 1. Исходные данные

## Характеристики здания

Отметка планировки	-10.7 м
Отметка верха подколонника	-11.2 м
Отметка подошвы фундамента	-11.8 м
Схема распределения горизонтальных нагрузок при расчете всего здания	Рамносвязевая

## Характеристики грунта

Объемный вес	2 т/м <sup>3</sup>
Угол внутреннего трения	20 °
Сцепление	2.8 тс/м <sup>2</sup>
Модуль деформации	1529 тс/м <sup>2</sup>
Коэффициент Пуассона	0.35

## Дополнительные параметры расчета жесткости упругого основания грунта

Lyambda	0.2
---------	-----

## Материалы

Название	Тип	Модуль упругости, тс/м <sup>2</sup>	Коэф. Пуассона	Объемный вес, т/м <sup>3</sup>	Детали
Колонны	Железобетон	2.7e+006	0.2	2.75	B20, A400C2, A240C
Балки	Железобетон	2.7e+006	0.2	2.75	B20, A400C2, A240C
Перегородки 0.2	Кладка	148000	0.25	1.65	50, 50
Перегородки 0.4	Кладка	148000	0.25	1.65	50, 50

## Коэффициенты нагрузок

Нагрузки/Коэффициенты	Постоянная	Длительная	Кратко-временная	Ветровая	Сейсмическая
Надежности 1-е основное сочетание	1.1 1	1.2 1	1.2 1	1.4 1	1 0
2-е основное сочетание	1	0.95	0.9	0.9	0
3-е особое сочетание	0.9	0.8	0.5	0	1
Надежности по ответственности	0.95				

## Сейсмика

	Направление
Сейсмика 1	0°
Сейсмика 2	90°

Бальность	9
Относительное ускорение грунта в долях от g	0.4
Категория грунта	II
Коэф. неупругой деформации K1 (табл. 2.3) [5]	0.4
Коэф. ответственности сооружения K2 (табл. 2.4) [5]	1

	Направление
Коэф. нелинейного деформирования грунта Кгр (табл. 1 2.6) [5]	1
Поправочный коэффициент	1

### Ветер

	Направление	Коэффициент
Ветер 1	0°	1
Ветер 2	90°	1
Ветровой район	3	
Давление Wo	0.05 тс/м <sup>2</sup>	
Тип местности	I	
Коэф. географической высоты Calt	1	
Коэф. динамичности Cd	1.2	
Коэф. надежности по эксплуатационному значению Yfe	0.21	

### 1.2. Архитектурно-планировочные решения

Здание двухэтажное прямоугольной формы в плане, заглубленное в грунт с трёх сторон кроме южной.

На первом этаже расположен хозяйственный блок с помещениями различного назначения: персонала с санузлами; хозяйственного помещения; радиоузел и метеослужба.

На втором этаже размещены помещения дежурного персонала, кабинет дежурного врача и группа помещений комплекса лечебной физической культуры. С южной стороны выполнена открытая терраса большой площади.

### 1.3. Конструктивные решения

Конструктивная схема здания — монолитный железобетонный рамно-связевой каркас: колонны— 400Х400 мм, в стенах—400Х600, ригеля—350Х400(h) над первым этажом и 350Х600(h) над вторым этажом под автопроезд, перекрытия— монолитные железобетонные: б=160 мм—над первым этажом и 200 мм—над вторым этажом под автопроезд. Наружные стены, заглубленные в грунт на два этажа—монолитные железобетонные: вдоль оси «Д»—толщиной 500 мм, вдоль осей «2» и «21»—600мм, по оси «Е» переменной по высоте толщины: от 600мм у основания до 400 мм на уровне верхнего перекрытия. Фундаменты — монолитные железобетонные ленты 800Х500(h) мм—вдоль цифровых поперечных осей и 700Х600(h)мм—вдоль буквенных продольных осей здания. Бетон под конструкции принят класса В20.

### 1.4. Описание нагрузок

Расчет выполнен на основные и эпизодические (особые) сочетания нагрузок с учетом сейсмического воздействия. Значения статических нагрузок приведены в таблице 1.

Расчёт выполнен в едином интерфейсе программ Мономах - Лира – Windows, используемых для расчета напряженно-деформированного состояния здания и подбора арматуры, позволяет автоматически учесть постоянную нагрузку от собственного веса несущих конструкций и ветровое кратковременное воздействие.

Снеговая нагрузка учтена исходя из нормативного веса снегового покрова 0,83 кПа.

Ветровая нагрузка учтена исходя из нормативного значения ветрового давления 0,47 кПа.

*Исходные данные для расчета на сейсмическое воздействие:*

категория грунта по данным Отчёта об инженерно-геологических изысканиях», выполненных институтом «Геокоминтез» в 2006 г. и в соответствии с табл.1.1 ДБН [5] – II.

Сейсмичность площадки в связи с близостью моря, и п. 1.1.2, 1.1.3 ДБН [5] – 9 баллов.

Коэффициент, учитывающий неупругие деформации и локальные повреждения элементов зданий и сооружений, согласно п. 2.3.1 и табл. 2.3 ДБН [5] для зданий с железобетонным каркасом с вертикальными диафрагмами или ядрами жёсткости – К1 = 0.4.  
 Коэффициент, учитывающий ответственность сооружений, согласно п.2.3.1.  
 и табл. 2.4, строка 8 ДБН [5] – К2 = 1.0.

Сейсмическое загружение формируется из статических согласно рекомендациям [6] и табл. 2.1 ДБН [5] с автоматизированным распределением весов масс по всем узлам расчетной модели. При вычислении масс постоянные нагрузки учитывались с коэффициентом 0.9, временные длительные — с коэффициентом 0,8, кратковременные – 0,5.

Давление на ограждающую железобетонную подпорную стенку:

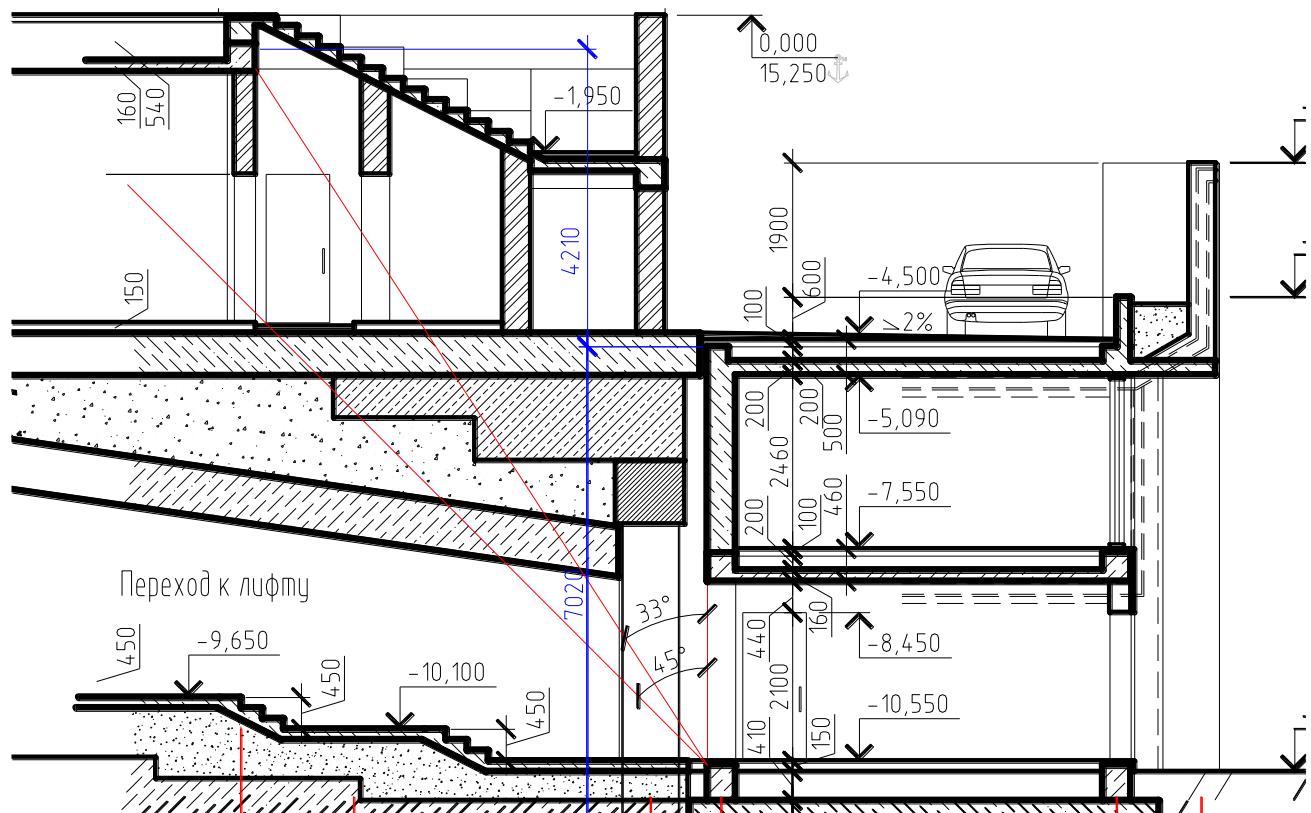
- активное давление от собственного веса по треугольной эпюре:

$$P_a = \gamma \times h \times \operatorname{tg}^2 (45 - \phi/2) = 2.0 \times 7.02 \times \operatorname{tg}^2 (45 - 24/2) \times 1.1 \times 0.95 = 6.18 \text{ т/м}^2$$

- давление от пригрузки зданием по прямоугольной эпюре:

$$P_c = H_{зд.} \times \gamma_{зд.} \times 1.1 \times 0.95 = 4.21 \times 0.5 \times 1.1 \times 0.95 = 2.2 \text{ т/м}^2$$

Рисунок ниже даёт графическое пояснение к образующейся призме обрушения: видно, что дополнительная нагрузка от соседнего проектируемого здания климатопавильона передаётся только от его одноэтажной части в осях «Ж, И, К».



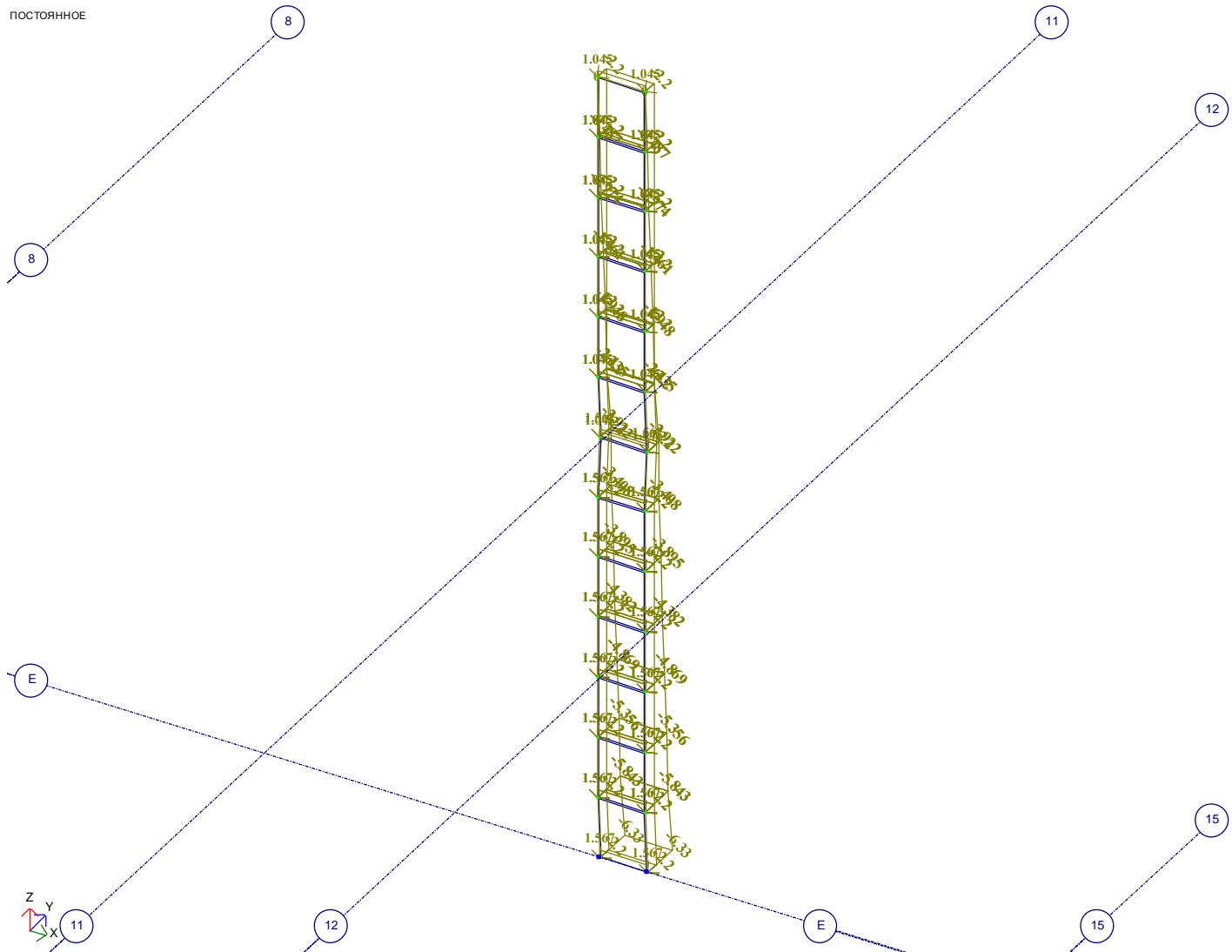


Рис. Нагрузка на фрагмент стены

## **1.5. Описание расчетной модели**

Общие виды расчетной модели представлены на рис.1, 2. Типы жесткостей приведены в таблице 1.6.

Стены и перекрытия моделировались оболочечными КЭ, колонны и балки — стержневыми КЭ, при этом совместная работа балок с перекрытием осуществлялась тавровыми и угловыми сечениями по рекомендациям [9].

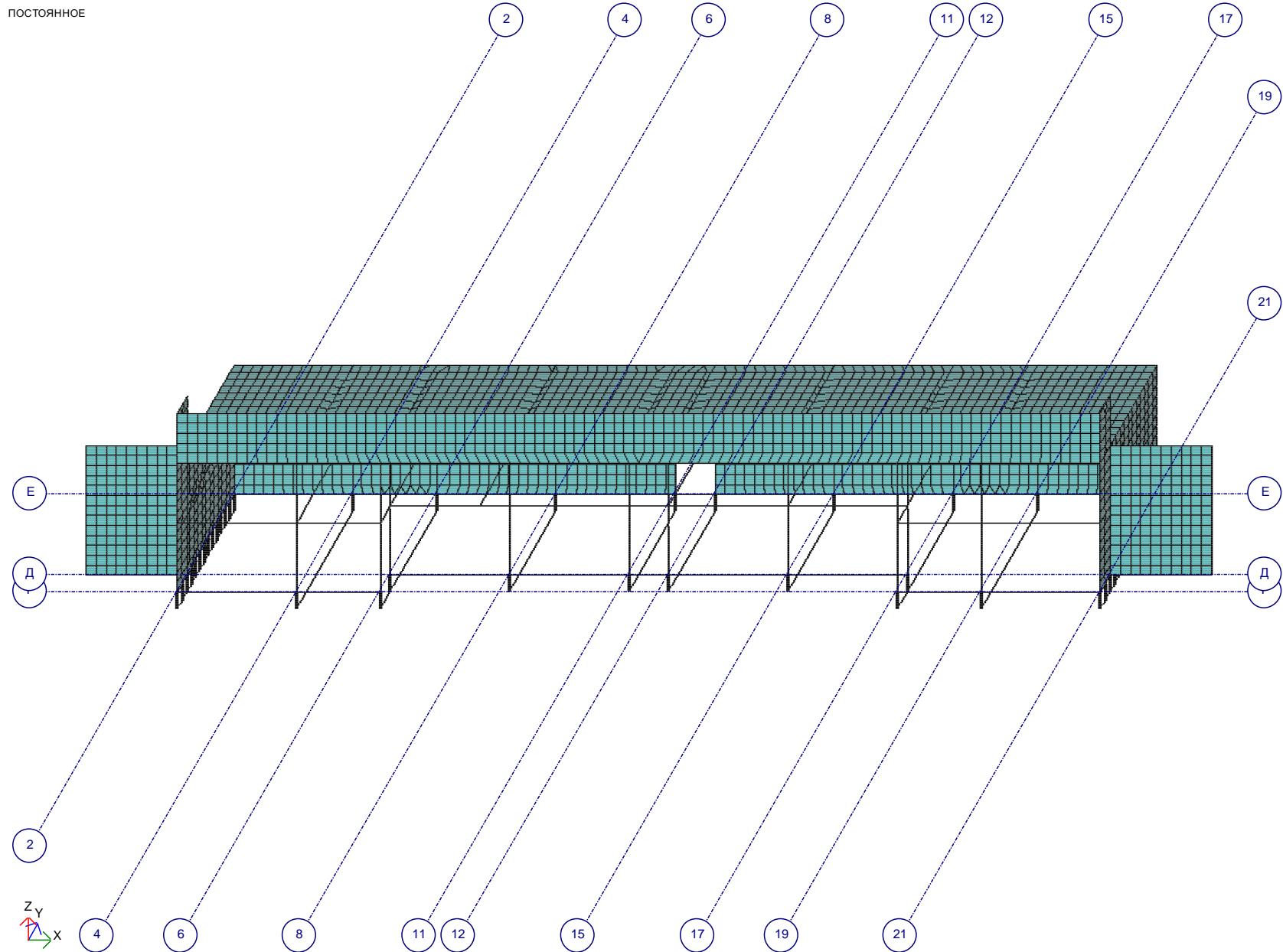


Рис.1. Общий вид конечно-элементной расчётной схемы модели.

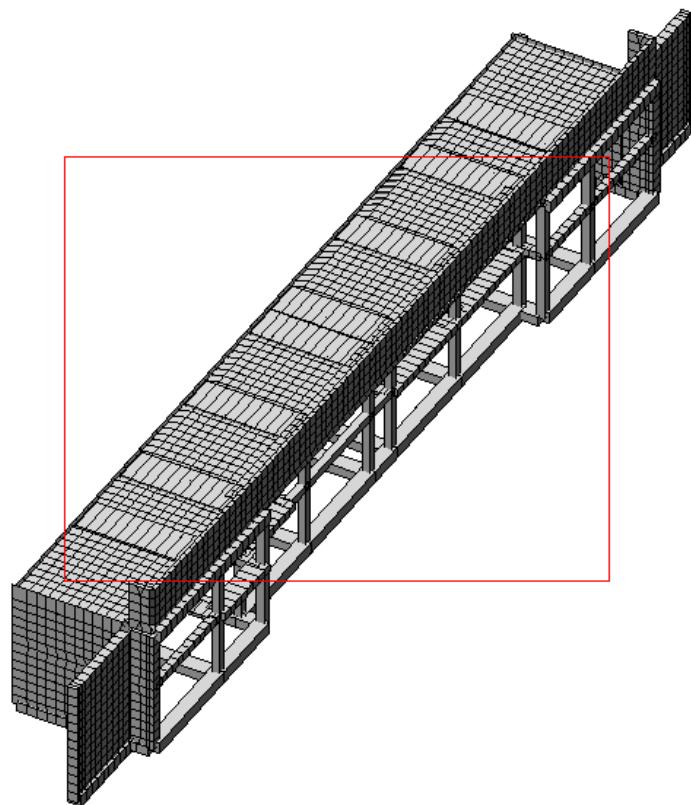


Рис.2. Общий вид модели.

**Таблица 1.1. Сбор нагрузок**

Наименование	Нормативное значение	$\gamma_f$	Расчетное значение
<b>Постоянные:</b>			
Конструкция пола, кН/м <sup>2</sup>	Смотри табл. 1.2 – 1.4		
Перегородки <sup>1</sup> , кН/м <sup>2</sup>	0.85	1.10	0.94
<b>Временные:</b>			
Временная полезная нагрузка на перекрытие 2-го этажа			
- длительно действующая, кН/м <sup>2</sup>	0.85	1.20	0.969
- кратковременная, кН/м <sup>2</sup>	2.0	1.20	2.28 <sup>2</sup>
Временная полезная нагрузка на перекрытие автопроезда с учётом пожарной машины			
- длительно действующая, кН/м <sup>2</sup>	1.5	1.2	1,8
- кратковременная, кН/м <sup>2</sup>	11.02	1.2	13,224

**Таблица 1.2. Автопроезд, собственный вес**

Материал	Распределенная нагрузка (Т/м <sup>2</sup> )	Объемный вес (Т/м <sup>3</sup> )	Толщина (м)	$\gamma_f$
Тяжелый бетон на гравии или щебне	0.21	2.4	0.08	1.1
Рубероид с крупнозернистой посыпкой	0.003	---	---	1.2
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Тяжелый бетон на гравии или щебне	0.264	2.4	0.1	1.1
Керамзит при $g=500$ кг/м <sup>3</sup> толщиной 100 мм	0.05	---	---	1.2
Полиэтиленовая пленка толщиной 0.2 мм	1.e-004	---	---	1.2
Полиэтиленовая пленка толщиной 0.2 мм	1.e-004	---	---	1.2
Подшивной потолок	0.04	---	---	1.2

Эксплуатационная нагрузка	0.512 Т/м <sup>2</sup>
Предельная нагрузка	0.563 Т/м <sup>2</sup>

**Таблица 1.3. Пол первого этажа (по грунту) собственный вес**

Материал	Распределенная нагрузка (Т/м <sup>2</sup> )	Объемный вес (Т/м <sup>3</sup> )	Толщина (м)	$\gamma_f$
Плитка керамическая	0,027	1.8	0.015	1.2
Цементно-песчаный раствор	0,036	1.8	0.02	1.3
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Тяжелый бетон на гравии или щебне	0,096	2.4	0.04	1.1
Пемза, туф при	0.036	---	---	1.2

<sup>1</sup> Собственный вес перегородок учтён точным их расположением в плане.<sup>2</sup> При получении конечного расчётного значения во всех таблицах вводился коэффициент ответственности здания по назначению — 0.95.

Материал	Распределенная нагрузка (Т/м <sup>2</sup> )	Объемный вес (Т/м <sup>3</sup> )	Толщина (м)	$\gamma_f$
g=400 кг/м <sup>3</sup> толщиной 90 мм				
Керамзит при g=500 кг/м <sup>3</sup> толщиной 100 мм	0.05	---	---	1.2
Керамзит при g=500 кг/м <sup>3</sup> толщиной 100 мм	0.05	---	---	1.2
Цементно-песчаный раствор	0,054	1.8	0.03	1.3
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Тяжелый бетон на гравии или щебне	0,24	2.4	0.1	1.1
Гравий	0,18	1.8	0.1	1.2
Глина оgneупорная	0,34	1.7	0.2	1.2

Эксплуатационная нагрузка	1.164 Т/м <sup>2</sup>
Предельная нагрузка	1.372 Т/м <sup>2</sup>

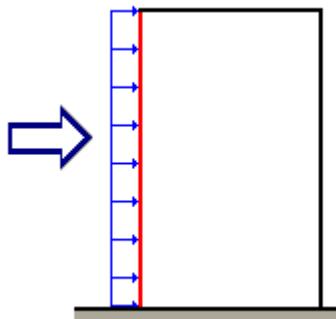
Таблица 1.4. Второй этаж собственный вес

Материал	Распределенная нагрузка (Т/м <sup>2</sup> )	Объемный вес (Т/м <sup>3</sup> )	Толщина (м)	$\gamma_f$
Плитка керамическая	0,036	1.8	0.02	1.2
Цементно-песчаный раствор	0,036	1.8	0.02	1.3
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Гидроизол	0.001	---	---	1.2
Тяжелый бетон на гравии или щебне	0,096	2.4	0.04	1.1
Керамзит при g=500 кг/м <sup>3</sup> толщиной 100 мм	0.05	---	---	1.2

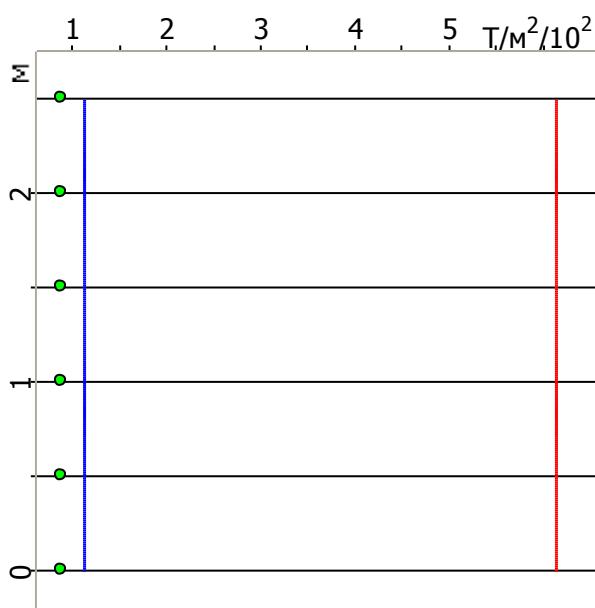
Эксплуатационная нагрузка	0.209 Т/м <sup>2</sup>
Предельная нагрузка	0.246 Т/м <sup>2</sup>

Таблица 1.5. Ветер на защитную железобетонную стену стоянки  
Расчет выполнен по нормам проектирования "ДБН В.1.2-2:2006 с изменением №1"

Исходные данные	
Характеристическое значение ветрового давления	0.048 Т/м <sup>2</sup>
Тип местности	I - открытые поверхности морей, озер, подвергающиеся ветру на участке длиной не менее 3 км и плоские равнины без препятствий
Тип сооружения	Вертикальные и отклоняющиеся от вертикальных не более чем на 15° поверхности
Высота размещения строительного объекта над уровнем моря	0.03 км



Параметры	
Поверхность	Наветренная поверхность
Шаг сканирования	0.5 м
Коэффициент надежности по предельному расчетному значению $\gamma_{fm}$	1.14
Коэффициент надежности по эксплуатационному расчетному значению $\gamma_{fe}$	0.21
H	2.5 м



Высота (м)	Эксплуатационное значение (Т/м²)	Предельное значение (Т/м²)
0	0.011	0.061
0.5	0.011	0.061
1	0.011	0.061
1.5	0.011	0.061
2	0.011	0.061
2.5	0.011	0.061

Таблица 1.6 Жёсткости

Таблица жесткостей		Параметры (сечения- (см) жесткости- (т,м) расп.вес- (т,м) )
Тип жесткости	Имя	$R_o=2.6125, E=2.7e+006, GF=0$ $B=70, H=60$ $EF=1.134e+006, EIy=34020$ $EIz=4.63e+004, GIk=2.85e+004$ $Y1=0, Y2=0.117, Z1=0.117, Z2=0.1$
1	Брус 70 x 60 Ленточный фундамент по буквенным осям	

2	Брус 40 X 40 колонны	$Ro=2.6125, E=2.7e+006, GF=0$ $B=40, H=40$ $EF=432000, EIy=5760$ $EIz=5.76e+003, GIk=4.03e+003$ $Y1=0, Y2=0.0667, Z1=0.0667, Z2=0.0667$
3	Брус 40 X 40 Балки на отм.- 7,550 без перекрытия	$Ro=2.6125, E=2.7e+006, GF=0$ $B=40, H=40$ $EF=432000, EIy=5760$ $EIz=5.76e+003, GIk=4.03e+003$ $Y1=0, Y2=0.0667, Z1=0.0667, Z2=0.0667$
4	Пластина Н 16 Перекрытие на отм. -7,550	$E=2.7e+006, V=0.2, H=16, Ro=2.6125$
5	Пластина Н 20 Перекрытие на отм. -4,590 (автопроезд)	$E=2.7e+006, V=0.2, H=20, Ro=2.6125$
6	Пластина Н 50 стена	$E=2.7e+006, V=0.2, H=50, Ro=2.6125$
7	Угол 20 X 25 Обрамляющая балка перекрытия на отм. -7,550	$Ro=0, E=2.7e+006, GF=0$ $B=20, H=25, B1=68, H1=16$ $EF=342360, EIy=14006.8$ $EIz=1.19e+003, GIk=1.1e+003$ $Y1=0, Y2=0.0246, Z1=0.0273, Z2=0.107$
8	Угол 35 X 40 Ригеля на отм. -7,550	$Ro=0, E=2.7e+006, GF=0$ $B=35, H=40, B1=99, H1=16$ $EF=654480, EIy=54360$ $EIz=5.99e+003, GIk=3.61e+003$ $Y1=0, Y2=0.0383, Z1=0.041, Z2=0.133$
9	Тавр_T 35 X 40 Ригеля на отм. -7,550	$Ro=0^3, E=2.7e+006, GF=0$ $B=35, H=40, B1=163, H1=16$ $EF=930960, EIy=9452.73$ $EIz=1.58e+005, GIk=6.17e+003$ $Y1=0, Y2=0.209, Z1=0.209, Z2=0.0789$
10	Угол 35 X 60 Ригеля под автопроездом	$Ro=0, E=2.7e+006, GF=0$ $B=35, H=60, B1=115, H1=20$ $EF=999000, EIy=118686$ $EIz=1.95e+004, GIk=1.14e+004$ $Y1=0, Y2=0.0561, Z1=0.0591, Z2=0.157$
11	Тавр_T 35 X 60 Ригеля под автопроездом	$Ro=0, E=2.7e+006, GF=0$ $B=35, H=60, B1=195, H1=20$ $EF=1.431e+006, EIy=33583.6$ $EIz=3.38e+005, GIk=1.27e+004$ $Y1=0, Y2=0.242, Z1=0.242, Z2=0.131$
12	Брус 80 X 50 Ленточный фундамент	$Ro=2.6125, E=2.7e+006, GF=0$ $B=80, H=50$ $EF=1.08e+006, EIy=22500$ $EIz=5.76e+004, GIk=2.38e+004$ $Y1=-0.05, Y2=0.133, Z1=0.133, Z2=0.0833$
13	Пластина Н 60 стена	$E=2.7e+006, V=0.2, H=60, Ro=2.6125$
14	Пластина Н 40 стена	$E=2.7e+006, V=0.2, H=40, Ro=2.6125$
15	Пластина Н 20 Задняя ветровая стена	$E=2.7e+006, V=0, H=20, Ro=2.6125$

<sup>3</sup> Собственный вес углов и тавров учитывался в плитах перекрытия (полки) плюс дополнительная погонная нагрузка от ребра по всем КЭ балок.

16	Брус 40 x 60 колонны	$Ro=2.6125, E=2.7e+006, GF=0$ $B=40, H=60$ $EF=648000, EI_y=19440$ $EI_z=8.64e+003, GI_k=8.8e+003$ $Y1=0, Y2=0.0667, Z1=0.0667, Z2=0.1$
17	Брус 60 x 40 колонны	$Ro=2.6125, E=2.7e+006, GF=0$ $B=60, H=40$ $EF=648000, EI_y=8640$ $EI_z=1.94e+004, GI_k=8.8e+003$ $Y1=0, Y2=0.1, Z1=0.1, Z2=0.0667$
18	Брус 40 x 50 колонны	$Ro=2.6125, E=2.7e+006, GF=0$ $B=40, H=50$ $EF=540000, EI_y=11250$ $EI_z=7.2e+003, GI_k=6.42e+003$ $Y1=0, Y2=0.0667, Z1=0.0667, Z2=0.0833$

## 2. Результаты расчета

### 2.1 Технология проведения расчётов

Результаты расчёта здания на статические нагрузки представлены в разделе 2.3, на сейсмику — 2.4, сведения об общих деформациях расчётной модели — 2.5; подбор арматуры в железобетонных конструкциях на РСУ с учётом сейсмической нагрузки — в приложении 3, стальных обойм усиления железобетонных колонн — в приложении 4 данного отчёта.

### 2.2 ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА К ЧТЕНИЮ РЕЗУЛЬТАТОВ РАСЧЁТА

Расчет пространственной системы на статические и динамические воздействия с выбором расчетных сочетаний усилий.

В основу расчета положен метод конечных элементов в перемещениях. В качестве основных неизвестных приняты следующие перемещения узлов:

X линейное по оси X  
Y линейное по оси Y  
Z линейное по оси Z  
UX угловое вокруг оси X  
UY угловое вокруг оси Y  
UZ угловое вокруг оси Z

В ПК "ЛИРА" реализованы положения следующих разделов ДБН и СНиП (действующих на 01.01.2006.):

ДБН В.1.2-2:2006 Нагрузки и воздействия

СНиП 2.03.01-84\* Бетонные и железобетонные конструкции

ДБН В.1.1-12:2006 Строительство в сейсмических районах Украины

СНиП II-23-81\* Стальные конструкции

Типы используемых конечных элементов указаны в документе 1. В этом документе, кроме номеров узлов, относящихся к соответствующему элементу, указываются также номера типов жесткостей.

В расчетную схему включены следующие типы элементов:

Тип 10. Универсальный пространственный стержневой КЭ.

Тип 42. Универсальный треугольный КЭ оболочки.

Тип 44. Универсальный четырехугольный КЭ оболочки.

Координаты узлов и нагрузки, приведенные в развернутых документах 4,6,7, описаны в правой декартовой системе координат.

Расчет выполнен на следующие загружения:

загружение 1 - статическое загружение

загружение 2 - статическое загружение

загружение 3 - статическое загружение

загружение 4 - динамическое (сейсмика 01.12.2006 г. по ДБН В.1.1 – 12:2006 по оси X)

В расчете учитывается заданное количество форм собственных колебаний (KF=145).

Количество динамических составляющих равно количеству форм собственных колебаний, по которым раскладывается динамическая нагрузка. Значения сейсмических нагрузок, соответствующих каждой форме собственных колебаний, вычислены согласно положениям ДБН В.1.1-12:2006 Строительство в сейсмических районах Украины.

загружение 5 - динамическое (сейсмика 01.12.2006 г. по ДБН В.1.1 – 12:2006 по оси Y)

загружение 6 - статическое мгновенное (ветер по оси X)

загружение 7 - статическое мгновенное (ветер по оси Y)

Расчетные сочетания усилий для стержней выбираются по критерию экстремальных нормальных и сдвиговых напряжений в периферийных зонах сечения.

Расчетные сочетания напряжений для пластинчатых элементов выбираются по критерию экстремальных напряжений с учетом направления главных площадок.

При выборе расчетных сочетаний усилий учитывались следующие характеристики загружений:

**загружение 1** - статическое загружение. Данное загружение учитывается как постоянная нагрузка.

**загружение 2** - статическое загружение. Данное загружение учитывается как длительно-действующая нагрузка.

**загружение 3** - статическое загружение. Данное загружение учитывается как кратковременная нагрузка.

**загружение 4** - динамическое (сейсмика 01.01.2006 г. ДБН В.1.1 – 12:2006). Данное загружение учитывается как сейсмическая нагрузка. Данное загружение является знакопеременным.

**загружение 5** - динамическое (сейсмика 01.01.2006 г. ДБН В.1.1 – 12:2006). Данное загружение учитывается как сейсмическая нагрузка. Данное загружение является знакопеременным.

**загружение 6** - статическое. Данное загружение учитывается как кратковременная нагрузка малой длительности. Данное загружение является знакопеременным.

**загружение 7** - статическое. Данное загружение учитывается как кратковременная нагрузка малой длительности. Данное загружение является знакопеременным.

## ЧТЕНИЕ РЕЗУЛЬТАТОВ СЧЕТА

Результаты счета разбиты на следующие разделы:

Раздел 1. Протокол работы процессора.

Раздел 2. Исходные данные.

Раздел 3. Диагностические сообщения.

Раздел 5. Перемещения узлов.

Раздел 6. Усилия (напряжения) в элементах.

Раздел 7. Реакции в узлах.

Раздел 8. Расчетные сочетания усилий (РСУ).

Раздел 9. Периоды колебаний.

Раздел 10. Формы колебаний.

Раздел 17. Распределение масс.

Раздел 11. Узловые инерционные силы от динамических воздействий.

В разделе 5 в табличной форме выпечатываются перемещения узлов рассчитываемой задачи. Размерность перемещений указана в шапке таблицы.

В первой графе находится номер загружения и индексация перемещений.

В остальных графах - номера узлов в порядке возрастания и величины перемещений, им соответствующие.

Линейные перемещения считаются положительными, если они направлены вдоль осей координат. Положительные угловые перемещения соответствуют вращению против часовой стрелки, если смотреть с конца соответствующей оси.

Перемещения имеют следующую индексацию:

X линейное по оси X  
Y линейное по оси Y  
Z линейное по оси Z  
UX угловое вокруг оси X  
UY угловое вокруг оси Y  
UZ угловое вокруг оси Z

В разделе 6 в табличной форме выпечатываются усилия в элементах рассчитываемой задачи. Размерность усилий указана в шапке таблицы.

В первой графе указывается тип КЭ из библиотеки конечных элементов, номер загружения и индексация усилий. В последующих графах указываются:

- в первой строке шапки — номер элемента и номер сечения в этом элементе, для которого печатаются усилия;
- во второй строке — номера первых двух узлов.

В разделе 8 в табличной форме выдаются расчетные сочетания усилий в элементах для каждого сечения и дополнительная информация о сочетаниях усилий. Шапка таблицы содержит следующие графы:

- ЭЛМ - номер элемента.
  - НС - номер сечения.
  - КРТ - номер критерия, по которому составлено данное сочетание усилий (печатаются только неповторяющиеся сочетания).
  - СТ - номер столбца коэффициентов сочетаний(номер сочетания нагрузок).
  - КС - информация о наличии крановых и сейсмических воздействий, вошедших в сочетания. Индексами А или В помечаются группы РСУ:
  - А - группа РСУ, содержащая только те загружения, которые имеют длительность.
  - В - группа РСУ, содержащая все загружения.
- Далее следуют списки видов усилий от расчетных нагрузок и номера загружений, вошедших в расчетные сочетания.

В разделе 9 для каждого динамического (или после модального анализа) загружения распечатываются значения периодов собственных колебаний.

В разделе 10 для каждого динамического (или модального) загружения распечатываются значения относительных перемещений узлов, соответствующих формам собственных колебаний.

В разделе 11 для каждого динамического загружения распечатываются значения составляющих динамической нагрузки после разложения ее по формам собственных колебаний.

В разделе 17 для каждого динамического загружения распечатываются значения масс, собранных в узлы. Размерность масс указана в шапке таблицы. В первой графе находится номер загружения и индексация масс. В остальных графах - номера узлов в порядке возрастания и соответствующие величины.

#### ИНДЕКСАЦИЯ И ПРАВИЛА ЗНАКОВ УСИЛИЙ В КОНЕЧНЫХ ЭЛЕМЕНТАХ

Тип 10. Универсальный пространственный стержневой КЭ.

Конечный элемент воспринимает следующие виды усилий:

$N$  осевое усилие; положительный знак соответствует растяжению;

$M_X$  крутящий момент относительно оси  $X_1$ ;

положительный знак соответствует действию момента против часовой стрелки, если смотреть с конца оси  $X_1$ , на сечение, принадлежащее концу стержня.

$M_Y$  изгибающий момент относительно оси  $Y_1$

положительный знак соответствует действию момента против часовой стрелки, если смотреть с конца оси  $Y_1$ , на сечение, принадлежащее концу стержня.

$M_Z$  изгибающий момент относительно оси  $Z_1$ ;

положительный знак соответствует действию момента против часовой стрелки, если смотреть с конца оси  $Z_1$ , на сечение, принадлежащее концу стержня.

$Q_Y$  перерезывающая сила вдоль оси  $Y_1$ ; положительный знак соответствует совпадению направления силы с осью  $Y_1$  для сечения, принадлежащего концу стержня.

$Q_Z$  перерезывающая сила вдоль оси  $Z_1$ ; положительный знак соответствует совпадению направления силы с осью  $Z_1$  для сечения, принадлежащего концу стержня.

Тип 42. Универсальный треугольный КЭ оболочки.

Конечный элемент воспринимает следующие виды усилий, напряжений и реакций:

$N_X$  нормальное напряжение вдоль оси  $X_1$ ;

положительный знак соответствует растяжению.

$N_Y$  нормальное напряжение вдоль оси  $Y_1$ ;

положительный знак соответствует растяжению.

$N_Z$  нормальное напряжение вдоль оси  $Z_1$  (для случая плоской деформации); положительный знак соответствует растяжению.

$T_{XY}$  сдвигающее напряжение, параллельное оси  $X_1$  и лежащее в плоскости, параллельной  $X_1OZ_1$ ; за положительное принято направление, совпадающее с направлением оси  $X_1$ , если  $N_Y$  совпадает по направлению с осью  $Y_1$ .

$M_X$  момент, действующий на сечение, ортогональное оси  $X_1$ ; положительный знак соответствует растяжению нижнего волокна ( относительно оси  $Z_1$  ).

$M_Y$  момент, действующий на сечение, ортогональное оси  $Y_1$ ; положительный знак соответствует растяжению нижнего волокна ( относительно оси  $Z_1$  ).

$M_{XY}$  крутящий момент;

положительный знак соответствует кривизне медианы, выходящей из узла 1, направленной выпуклостью вниз (относительно оси  $Z_1$  ).

$Q_X$  перерезывающая сила в сечении, ортогональном оси  $X_1$ ;

положительный знак соответствует совпадению направления силы с направлением оси  $Z_1$  на той части элемента, в которой отсутствует узел 1.

$Q_Y$  перерезывающая сила в сечении, ортогональном оси  $Y_1$ ;

положительный знак соответствует совпадению направления силы с направлением оси  $Z_1$  на той части элемента, в которой отсутствует узел 1.

$R_Z$  реактивный отпор грунта (при расчете оболочек на упругом основании); положительное усилие действует по направлению оси  $Z_1$  (грунт растянут).

Тип 44. Универсальный четырехугольный КЭ оболочки.

Конечный элемент воспринимает следующие виды усилий, напряжений и реакций:

NX нормальное напряжение вдоль оси X1;

положительный знак соответствует растяжению.

NY нормальное напряжение вдоль оси Y1;

положительный знак соответствует растяжению.

NZ нормальное напряжение вдоль оси Z1 (для случая плоской деформации); положительный знак соответствует растяжению.

TXY сдвигающее напряжение, параллельное оси X1 и лежащее в плоскости, параллельной X10Z1; за положительное принято направление, совпадающее с направлением оси X1, если NY совпадает по направлению с осью Y1.

MX момент, действующий на сечение, ортогональное оси X1;

положительный знак соответствует растяжению нижнего волокна (относительно оси Z1 ).

MY момент, действующий на сечение, ортогональное оси Y1;

положительный знак соответствует растяжению нижнего волокна (относительно оси Z1 ).

MXY крутящий момент;

положительный знак соответствует кривизне диагонали 1-4, направленной выпуклостью вниз ( относительно оси Z1 ).

QX перерезывающая сила в сечении, ортогональном оси X1;

положительный знак соответствует совпадению направления силы с направлением оси Z1 на той части элемента, в которой отсутствует узел 1.

QY перерезывающая сила в сечении, ортогональном оси Y1;

положительный знак соответствует совпадению направления силы с направлением оси Z1 на той части элемента, в которой отсутствует узел 1.

### 2.3. Основные результаты расчета на статические воздействия

#### Суммарные вертикальные нагрузки

Постоянная, тс	Длительная, тс	Кр. времен., тс
Нагрузки на отметке низа стен и колонн 1-го этажа		
1314.632	60.626	391.862
Собственный вес ленточных фундаментов и дополнительные нагрузки на них		
175.0	6.450	16.128

### 2.4. Основные результаты расчета на сейсмическое воздействие

#### Модальный анализ

##### Частоты собственных колебаний

№ загруж	№ формы	Собст.значения	Круг.час тока (рад/с)	Частота (Гц)	Период (с)	Коэф.рас пред.	Мод.масса (%)	Сумма мод.масс (%)
4	1	0.030	33.039	5.258	0.190	-0.001	0.000	0.000
4	2	0.025	40.566	6.456	0.155	-0.127	0.010	0.010
4	3	0.024	41.214	6.559	0.152	0.090	0.005	0.015
4	4	0.020	50.563	8.047	0.124	-0.003	0.000	0.016
4	5	0.018	55.377	8.814	0.113	-0.185	0.022	0.037
4	6	0.017	59.813	9.519	0.105	-0.031	0.001	0.038
4	7	0.016	61.061	9.718	0.103	0.020	0.000	0.038
4	8	0.016	63.385	10.088	0.099	0.017	0.000	0.039
4	9	0.015	66.269	10.547	0.095	0.248	0.039	0.078
4	10	0.015	68.561	10.912	0.092	0.285	0.052	0.130
4	11	0.014	70.620	11.239	0.089	0.339	0.073	0.203
4	12	0.014	70.684	11.250	0.089	-0.236	0.036	0.239
4	13	0.014	70.945	11.291	0.089	-0.238	0.036	0.275

4	14	0.014	71.616	11.398	0.088	0.207	0.027	0.303
4	15	0.013	77.130	12.276	0.081	0.336	0.072	0.375
4	16	0.013	79.683	12.682	0.079	-0.904	0.523	0.898
4	17	0.012	82.985	13.208	0.076	0.071	0.003	0.901
4	18	0.011	87.257	13.887	0.072	0.063	0.003	0.904
4	19	0.011	88.622	14.105	0.071	0.637	0.260	1.163
4	20	0.011	88.761	14.127	0.071	-0.876	0.491	1.655
4	21	0.011	89.516	14.247	0.070	0.164	0.017	1.672
4	22	0.011	93.789	14.927	0.067	0.028	0.001	1.672
4	23	0.011	94.050	14.969	0.067	-0.614	0.241	1.914
4	24	0.010	97.475	15.514	0.064	0.718	0.330	2.244
4	25	0.010	99.625	15.856	0.063	-0.198	0.025	2.269
4	26	0.010	101.204	16.107	0.062	-0.098	0.006	2.275
4	27	0.010	103.532	16.478	0.061	0.125	0.010	2.285
4	28	0.010	104.930	16.700	0.060	0.094	0.006	2.291
4	29	0.009	106.451	16.942	0.059	-0.349	0.078	2.369
4	30	0.009	109.150	17.372	0.058	0.268	0.046	2.415
4	31	0.009	110.821	17.638	0.057	0.463	0.137	2.552
4	32	0.009	111.487	17.744	0.056	0.175	0.020	2.572
4	33	0.009	111.713	17.780	0.056	0.666	0.284	2.856
4	34	0.009	115.608	18.400	0.054	-2.561	4.197	7.052
4	35	0.009	117.454	18.693	0.053	-1.885	2.273	9.326
4	36	0.008	117.793	18.747	0.053	0.025	0.000	9.326
4	37	0.008	119.700	19.051	0.052	1.567	1.571	10.897
4	38	0.008	122.742	19.535	0.051	1.366	1.194	12.091
4	39	0.008	125.593	19.989	0.050	0.628	0.253	12.344
4	40	0.008	127.599	20.308	0.049	-0.307	0.060	12.404
4	41	0.008	129.142	20.554	0.049	-1.543	1.523	13.927
4	42	0.008	130.889	20.832	0.048	2.828	5.117	19.044
4	43	0.008	132.015	21.011	0.048	0.634	0.257	19.301
4	44	0.007	133.743	21.286	0.047	-1.937	2.400	21.701
4	45	0.007	134.497	21.406	0.047	1.177	0.887	22.588
4	46	0.007	136.532	21.730	0.046	2.141	2.933	25.521
4	47	0.007	139.445	22.193	0.045	-2.118	2.870	28.391
4	48	0.007	139.809	22.251	0.045	-0.387	0.096	28.487
4	49	0.007	141.819	22.571	0.044	-0.696	0.310	28.796
4	50	0.007	142.692	22.710	0.044	-1.044	0.698	29.494
4	51	0.007	146.008	23.238	0.043	1.207	0.932	30.426
4	52	0.007	146.864	23.374	0.043	0.583	0.217	30.643
4	53	0.007	147.719	23.510	0.043	3.852	9.495	40.138
4	54	0.007	149.965	23.868	0.042	4.166	11.104	51.243
4	55	0.007	151.812	24.162	0.041	3.041	5.916	57.159
4	56	0.007	152.331	24.244	0.041	-1.646	1.735	58.894
4	57	0.007	153.360	24.408	0.041	0.671	0.288	59.182
4	58	0.006	157.134	25.009	0.040	0.016	0.000	59.182
4	59	0.006	158.894	25.289	0.040	0.184	0.022	59.204
4	60	0.006	160.207	25.498	0.039	-1.434	1.317	60.520
4	61	0.006	162.053	25.791	0.039	1.559	1.556	62.076
4	62	0.006	164.506	26.182	0.038	-1.019	0.664	62.740
4	63	0.006	166.257	26.461	0.038	0.372	0.089	62.829
4	64	0.006	169.414	26.963	0.037	0.758	0.367	63.196
4	65	0.006	172.427	27.443	0.036	-0.207	0.027	63.224
4	66	0.006	174.469	27.768	0.036	-0.488	0.152	63.376
4	67	0.006	181.636	28.908	0.035	0.757	0.367	63.743
4	68	0.005	183.544	29.212	0.034	-2.219	3.150	66.892
4	69	0.005	185.777	29.567	0.034	-0.067	0.003	66.895
4	70	0.005	187.764	29.883	0.033	1.040	0.691	67.587
4	71	0.005	190.032	30.245	0.033	-0.199	0.025	67.612
4	72	0.005	191.266	30.441	0.033	0.300	0.058	67.670
4	73	0.005	192.446	30.629	0.033	-0.481	0.148	67.818
4	74	0.005	193.806	30.845	0.032	-1.931	2.386	70.204
4	75	0.005	194.666	30.982	0.032	1.515	1.468	71.672
4	76	0.005	196.945	31.345	0.032	0.227	0.033	71.705

4	77	0.005	197.983	31.510	0.032	0.892	0.509	72.214
4	78	0.005	200.800	31.958	0.031	0.930	0.554	72.768
4	79	0.005	203.658	32.413	0.031	0.400	0.102	72.870
4	80	0.005	205.836	32.760	0.031	-0.534	0.183	73.053
4	81	0.005	206.146	32.809	0.030	0.107	0.007	73.060
4	82	0.005	207.146	32.968	0.030	-0.090	0.005	73.065
4	83	0.005	209.657	33.368	0.030	-0.556	0.198	73.264
4	84	0.005	213.373	33.959	0.029	0.122	0.010	73.273
4	85	0.005	215.221	34.254	0.029	0.094	0.006	73.279
4	86	0.005	217.355	34.593	0.029	-0.009	0.000	73.279
4	87	0.004	222.706	35.445	0.028	0.120	0.009	73.288
4	88	0.004	225.079	35.822	0.028	-0.268	0.046	73.334
4	89	0.004	227.120	36.147	0.028	0.166	0.018	73.352
4	90	0.004	229.554	36.535	0.027	0.159	0.016	73.368
4	91	0.004	230.973	36.760	0.027	0.100	0.006	73.374
4	92	0.004	232.768	37.046	0.027	-0.727	0.338	73.712
4	93	0.004	234.317	37.293	0.027	0.332	0.071	73.783
4	94	0.004	236.573	37.652	0.027	-0.739	0.349	74.132
4	95	0.004	238.362	37.936	0.026	-0.098	0.006	74.138
4	96	0.004	240.713	38.311	0.026	0.171	0.019	74.157
4	97	0.004	244.009	38.835	0.026	0.173	0.019	74.176
4	98	0.004	244.612	38.931	0.026	-0.136	0.012	74.188
4	99	0.004	245.871	39.132	0.026	-0.045	0.001	74.189
4	100	0.004	247.723	39.426	0.025	0.056	0.002	74.191
4	101	0.004	248.364	39.528	0.025	-0.240	0.037	74.228
4	102	0.004	251.550	40.035	0.025	0.116	0.009	74.237
4	103	0.004	254.493	40.504	0.025	0.681	0.297	74.534
4	104	0.004	256.067	40.754	0.025	-0.080	0.004	74.538
4	105	0.004	257.121	40.922	0.024	-0.260	0.043	74.581
4	106	0.004	259.210	41.255	0.024	0.350	0.078	74.660
4	107	0.004	260.897	41.523	0.024	0.080	0.004	74.664
4	108	0.004	263.060	41.867	0.024	-0.128	0.010	74.674
4	109	0.004	263.514	41.939	0.024	-0.273	0.048	74.722
4	110	0.004	264.709	42.130	0.024	-0.063	0.003	74.724
4	111	0.004	266.298	42.383	0.024	0.174	0.019	74.744
4	112	0.004	266.959	42.488	0.024	0.007	0.000	74.744
4	113	0.004	269.070	42.824	0.023	-0.030	0.001	74.744
4	114	0.004	270.456	43.044	0.023	0.356	0.081	74.825
4	115	0.004	272.794	43.416	0.023	-0.376	0.090	74.916
4	116	0.004	274.919	43.755	0.023	0.099	0.006	74.922
4	117	0.004	275.891	43.909	0.023	0.307	0.060	74.982
4	118	0.004	279.398	44.468	0.022	0.087	0.005	74.987
4	119	0.004	284.400	45.264	0.022	-0.157	0.016	75.003
4	120	0.003	287.448	45.749	0.022	0.170	0.019	75.021
4	121	0.003	292.460	46.546	0.021	0.079	0.004	75.025
4	122	0.003	294.667	46.898	0.021	0.336	0.072	75.098
4	123	0.003	299.410	47.653	0.021	1.404	1.262	76.359
4	124	0.003	300.256	47.787	0.021	-0.638	0.260	76.619
4	125	0.003	301.839	48.039	0.021	-0.854	0.467	77.086
4	126	0.003	302.508	48.146	0.021	0.480	0.148	77.234
4	127	0.003	305.099	48.558	0.021	0.430	0.118	77.352
4	128	0.003	306.379	48.762	0.021	0.007	0.000	77.352
4	129	0.003	307.816	48.990	0.020	0.000	0.000	77.352
4	130	0.003	308.323	49.071	0.020	0.290	0.054	77.406
4	131	0.003	308.862	49.157	0.020	0.010	0.000	77.406
4	132	0.003	314.093	49.989	0.020	0.354	0.080	77.486
4	133	0.003	314.537	50.060	0.020	-0.137	0.012	77.498
4	134	0.003	315.548	50.221	0.020	-0.009	0.000	77.498
4	135	0.003	316.996	50.451	0.020	0.340	0.074	77.572
4	136	0.003	320.152	50.954	0.020	0.173	0.019	77.591
4	137	0.003	322.551	51.336	0.019	-0.369	0.087	77.678
4	138	0.003	324.229	51.603	0.019	0.250	0.040	77.718
4	139	0.003	326.856	52.021	0.019	0.097	0.006	77.724

4	140	0.003	330.222	52.556	0.019	0.235	0.035	77.759
4	141	0.003	332.948	52.990	0.019	0.042	0.001	77.760
4	142	0.003	335.586	53.410	0.019	0.067	0.003	77.763
4	143	0.003	337.147	53.659	0.019	0.261	0.044	77.807
4	144	0.003	338.057	53.803	0.019	-0.243	0.038	77.845
4	145	0.003	341.006	54.273	0.018	0.051	0.002	77.846
5	1	0.030	33.039	5.258	0.190	5.293	17.931	17.931
5	2	0.025	40.566	6.456	0.155	-4.410	12.446	30.377
5	3	0.024	41.214	6.559	0.152	-6.682	28.571	58.948
5	4	0.020	50.563	8.047	0.124	-0.121	0.009	58.958
5	5	0.018	55.377	8.814	0.113	-0.063	0.003	58.960
5	6	0.017	59.813	9.519	0.105	1.240	0.984	59.944
5	7	0.016	61.061	9.718	0.103	-0.900	0.519	60.463
5	8	0.016	63.385	10.088	0.099	0.440	0.124	60.587
5	9	0.015	66.269	10.547	0.095	-0.008	0.000	60.587
5	10	0.015	68.561	10.912	0.092	-0.050	0.002	60.589
5	11	0.014	70.620	11.239	0.089	0.345	0.076	60.665
5	12	0.014	70.684	11.250	0.089	-0.262	0.044	60.709
5	13	0.014	70.945	11.291	0.089	0.438	0.123	60.831
5	14	0.014	71.616	11.398	0.088	0.846	0.458	61.289
5	15	0.013	77.130	12.276	0.081	-0.995	0.633	61.922
5	16	0.013	79.683	12.682	0.079	0.134	0.012	61.934
5	17	0.012	82.985	13.208	0.076	0.415	0.110	62.044
5	18	0.011	87.257	13.887	0.072	-1.487	1.415	63.458
5	19	0.011	88.622	14.105	0.071	0.096	0.006	63.464
5	20	0.011	88.761	14.127	0.071	0.323	0.067	63.531
5	21	0.011	89.516	14.247	0.070	-0.275	0.048	63.580
5	22	0.011	93.789	14.927	0.067	2.432	3.784	67.363
5	23	0.011	94.050	14.969	0.067	0.292	0.055	67.418
5	24	0.010	97.475	15.514	0.064	0.040	0.001	67.419
5	25	0.010	99.625	15.856	0.063	-0.592	0.225	67.644
5	26	0.010	101.204	16.107	0.062	0.439	0.123	67.767
5	27	0.010	103.532	16.478	0.061	-0.277	0.049	67.816
5	28	0.010	104.930	16.700	0.060	-0.407	0.106	67.922
5	29	0.009	106.451	16.942	0.059	-0.331	0.070	67.992
5	30	0.009	109.150	17.372	0.058	1.441	1.329	69.321
5	31	0.009	110.821	17.638	0.057	1.500	1.439	70.761
5	32	0.009	111.487	17.744	0.056	0.162	0.017	70.778
5	33	0.009	111.713	17.780	0.056	0.128	0.010	70.788
5	34	0.009	115.608	18.400	0.054	-0.217	0.030	70.818
5	35	0.009	117.454	18.693	0.053	-0.393	0.099	70.917
5	36	0.008	117.793	18.747	0.053	-0.253	0.041	70.958
5	37	0.008	119.700	19.051	0.052	1.011	0.654	71.612
5	38	0.008	122.742	19.535	0.051	-0.982	0.618	72.230
5	39	0.008	125.593	19.989	0.050	-2.791	4.985	77.215
5	40	0.008	127.599	20.308	0.049	-0.075	0.004	77.219
5	41	0.008	129.142	20.554	0.049	0.268	0.046	77.265
5	42	0.008	130.889	20.832	0.048	0.072	0.003	77.268
5	43	0.008	132.015	21.011	0.048	-0.510	0.167	77.435
5	44	0.007	133.743	21.286	0.047	0.697	0.311	77.746
5	45	0.007	134.497	21.406	0.047	-0.649	0.270	78.016
5	46	0.007	136.532	21.730	0.046	-1.337	1.144	79.160
5	47	0.007	139.445	22.193	0.045	-1.309	1.097	80.257
5	48	0.007	139.809	22.251	0.045	-0.136	0.012	80.269
5	49	0.007	141.819	22.571	0.044	0.236	0.036	80.305
5	50	0.007	142.692	22.710	0.044	-0.845	0.457	80.762
5	51	0.007	146.008	23.238	0.043	-0.136	0.012	80.774
5	52	0.007	146.864	23.374	0.043	0.711	0.323	81.097
5	53	0.007	147.719	23.510	0.043	0.417	0.112	81.209
5	54	0.007	149.965	23.868	0.042	0.289	0.053	81.262
5	55	0.007	151.812	24.162	0.041	-0.360	0.083	81.345
5	56	0.007	152.331	24.244	0.041	0.028	0.000	81.345
5	57	0.007	153.360	24.408	0.041	0.264	0.044	81.390

5	58	0.006	157.134	25.009	0.040	-0.241	0.037	81.427
5	59	0.006	158.894	25.289	0.040	-0.182	0.021	81.448
5	60	0.006	160.207	25.498	0.039	-0.369	0.087	81.535
5	61	0.006	162.053	25.791	0.039	-0.311	0.062	81.597
5	62	0.006	164.506	26.182	0.038	0.141	0.013	81.610
5	63	0.006	166.257	26.461	0.038	0.372	0.088	81.698
5	64	0.006	169.414	26.963	0.037	0.059	0.002	81.700
5	65	0.006	172.427	27.443	0.036	0.357	0.082	81.782
5	66	0.006	174.469	27.768	0.036	-0.240	0.037	81.819
5	67	0.006	181.636	28.908	0.035	-0.153	0.015	81.834
5	68	0.005	183.544	29.212	0.034	-0.149	0.014	81.848
5	69	0.005	185.777	29.567	0.034	-0.070	0.003	81.851
5	70	0.005	187.764	29.883	0.033	-0.770	0.380	82.231
5	71	0.005	190.032	30.245	0.033	0.820	0.430	82.661
5	72	0.005	191.266	30.441	0.033	-0.155	0.015	82.676
5	73	0.005	192.446	30.629	0.033	0.258	0.042	82.719
5	74	0.005	193.806	30.845	0.032	-0.017	0.000	82.719
5	75	0.005	194.666	30.982	0.032	-0.117	0.009	82.728
5	76	0.005	196.945	31.345	0.032	-0.375	0.090	82.818
5	77	0.005	197.983	31.510	0.032	-0.298	0.057	82.874
5	78	0.005	200.800	31.958	0.031	0.284	0.052	82.926
5	79	0.005	203.658	32.413	0.031	-0.336	0.072	82.999
5	80	0.005	205.836	32.760	0.031	0.365	0.085	83.084
5	81	0.005	206.146	32.809	0.030	-0.129	0.011	83.095
5	82	0.005	207.146	32.968	0.030	-0.011	0.000	83.095
5	83	0.005	209.657	33.368	0.030	0.354	0.080	83.175
5	84	0.005	213.373	33.959	0.029	-0.260	0.043	83.218
5	85	0.005	215.221	34.254	0.029	-0.399	0.102	83.320
5	86	0.005	217.355	34.593	0.029	-0.164	0.017	83.337
5	87	0.004	222.706	35.445	0.028	0.455	0.132	83.470
5	88	0.004	225.079	35.822	0.028	0.207	0.027	83.497
5	89	0.004	227.120	36.147	0.028	-0.176	0.020	83.517
5	90	0.004	229.554	36.535	0.027	0.275	0.049	83.565
5	91	0.004	230.973	36.760	0.027	-0.104	0.007	83.572
5	92	0.004	232.768	37.046	0.027	-1.260	1.016	84.588
5	93	0.004	234.317	37.293	0.027	0.655	0.275	84.862
5	94	0.004	236.573	37.652	0.027	-0.368	0.087	84.949
5	95	0.004	238.362	37.936	0.026	-0.382	0.093	85.042
5	96	0.004	240.713	38.311	0.026	0.075	0.004	85.046
5	97	0.004	244.009	38.835	0.026	0.811	0.421	85.467
5	98	0.004	244.612	38.931	0.026	-0.488	0.153	85.620
5	99	0.004	245.871	39.132	0.026	-0.398	0.101	85.721
5	100	0.004	247.723	39.426	0.025	-0.150	0.014	85.735
5	101	0.004	248.364	39.528	0.025	-0.197	0.025	85.760
5	102	0.004	251.550	40.035	0.025	0.049	0.002	85.761
5	103	0.004	254.493	40.504	0.025	-0.708	0.321	86.082
5	104	0.004	256.067	40.754	0.025	0.070	0.003	86.085
5	105	0.004	257.121	40.922	0.024	-0.172	0.019	86.104
5	106	0.004	259.210	41.255	0.024	0.176	0.020	86.124
5	107	0.004	260.897	41.523	0.024	0.345	0.076	86.200
5	108	0.004	263.060	41.867	0.024	0.087	0.005	86.205
5	109	0.004	263.514	41.939	0.024	-0.214	0.029	86.234
5	110	0.004	264.709	42.130	0.024	-0.271	0.047	86.281
5	111	0.004	266.298	42.383	0.024	0.211	0.028	86.310
5	112	0.004	266.959	42.488	0.024	-0.020	0.000	86.310
5	113	0.004	269.070	42.824	0.023	-0.343	0.075	86.386
5	114	0.004	270.456	43.044	0.023	-0.038	0.001	86.386
5	115	0.004	272.794	43.416	0.023	0.283	0.051	86.438
5	116	0.004	274.919	43.755	0.023	0.393	0.099	86.537
5	117	0.004	275.891	43.909	0.023	0.123	0.010	86.546
5	118	0.004	279.398	44.468	0.022	-0.091	0.005	86.552
5	119	0.004	284.400	45.264	0.022	0.088	0.005	86.556
5	120	0.003	287.448	45.749	0.022	0.090	0.005	86.562

5	121	0.003	292.460	46.546	0.021	-0.215	0.029	86.591
5	122	0.003	294.667	46.898	0.021	-0.196	0.024	86.616
5	123	0.003	299.410	47.653	0.021	-0.388	0.096	86.712
5	124	0.003	300.256	47.787	0.021	-0.214	0.029	86.741
5	125	0.003	301.839	48.039	0.021	-0.508	0.165	86.906
5	126	0.003	302.508	48.146	0.021	0.241	0.037	86.943
5	127	0.003	305.099	48.558	0.021	-0.315	0.063	87.006
5	128	0.003	306.379	48.762	0.021	-0.193	0.024	87.030
5	129	0.003	307.816	48.990	0.020	-0.264	0.045	87.075
5	130	0.003	308.323	49.071	0.020	-0.291	0.054	87.129
5	131	0.003	308.862	49.157	0.020	-1.353	1.171	88.300
5	132	0.003	314.093	49.989	0.020	-0.026	0.000	88.301
5	133	0.003	314.537	50.060	0.020	0.141	0.013	88.314
5	134	0.003	315.548	50.221	0.020	-0.231	0.034	88.348
5	135	0.003	316.996	50.451	0.020	-0.423	0.114	88.462
5	136	0.003	320.152	50.954	0.020	0.142	0.013	88.475
5	137	0.003	322.551	51.336	0.019	-0.184	0.022	88.497
5	138	0.003	324.229	51.603	0.019	0.267	0.045	88.542
5	139	0.003	326.856	52.021	0.019	0.138	0.012	88.555
5	140	0.003	330.222	52.556	0.019	0.154	0.015	88.570
5	141	0.003	332.948	52.990	0.019	0.360	0.083	88.653
5	142	0.003	335.586	53.410	0.019	-0.312	0.062	88.715
5	143	0.003	337.147	53.659	0.019	0.183	0.022	88.737
5	144	0.003	338.057	53.803	0.019	0.471	0.142	88.878
5	145	0.003	341.006	54.273	0.018	0.235	0.035	88.914

### Сочетания загружений

1: 1.045\*По+1.14\*Дл+1.14\*Kр+1.33\*Be1

2: 1.045\*По+1.14\*Дл+1.14\*Kр-1.33\*Be1

3: 1.045\*По+1.14\*Дл+1.14\*Kр+1.33\*Be2

4: 1.045\*По+1.14\*Дл+1.14\*Kр-1.33\*Be2

5: 0.9405\*По+0.912\*Дл+0.57\*Kр+0.95\*Се1, дин. - CQC

6: 0.9405\*По+0.912\*Дл+0.57\*Kр-0.95\*Се1, дин. - CQC

7: 0.9405\*По+0.912\*Дл+0.57\*Kр+0.95\*Се2, дин. - CQC

8: 0.9405\*По+0.912\*Дл+0.57\*Kр-0.95\*Се2, дин. - CQC

### Перекосы этажей

N	Высота(м)	Загружение	Форма/ комбинация	Перекос	1 / Перекос
Этаж №1, H=3.5 м, отм. верха -7.700					
1	3.5	Постоянная		0.000186	5.37e+003
		Длительная		2.46e-005	4.07e+004
		Кр. времен.		0.000179	5.6e+003
		Сейсмика 1	CQC	0.000353	2.83e+003
		Сейсмика 2	CQC	0.00184	545
		Ветер 1		4.11e-008	2.43e+007
		Ветер 2		1.22e-006	8.21e+005
		Сочетание 1		0.000426	2.35e+003
		Сочетание 2		0.000426	2.35e+003
		Сочетание 3		0.000425	2.35e+003
		Сочетание 4		0.000427	2.34e+003
		Сочетание 5		0.000298	3.35e+003
		Сочетание 6		0.000459	2.18e+003
		Сочетание 7		0.00204	489
		Сочетание 8		0.00144	692
Этаж №2, H=2.92 м, отм. верха -4.780					
2	2.92	Постоянная		0.000164	6.1e+003
		Длительная		2.28e-005	4.38e+004
		Кр. времен.		0.000169	5.91e+003

N	Высота(м)	Загружение	Форма/ комбинация	Перекос	1 / Перекос
		Сейсмика 1	CQC	0.000441	2.27e+003
		Сейсмика 2	CQC	0.00219	456
		Ветер 1		4.75e-008	2.11e+007
		Ветер 2		1.78e-006	5.6e+005
		Сочетание 1		0.00039	2.56e+003
		Сочетание 2		0.00039	2.56e+003
		Сочетание 3		0.000392	2.55e+003
		Сочетание 4		0.000389	2.57e+003
		Сочетание 5		0.000453	2.21e+003
		Сочетание 6		0.000385	2.6e+003
		Сочетание 7		0.00236	424
		Сочетание 8		0.00181	551
Этаж №3, H=2.5 м, отм. верха -2.280					
3	2.5	Постоянная		6.61e-005	1.51e+004
		Длительная		1.04e-005	9.58e+004
		Кр. времен.		7.67e-005	1.3e+004
		Сейсмика 1	CQC	4.56e-005	2.19e+004
		Сейсмика 2	CQC	0.00018	5.55e+003
		Ветер 1		1.92e-008	5.2e+007
		Ветер 2		1.39e-005	7.21e+004
		Сочетание 1		0.000153	6.52e+003
		Сочетание 2		0.000153	6.52e+003
		Сочетание 3		0.00015	6.69e+003
		Сочетание 4		0.000159	6.28e+003
		Сочетание 5		0.000134	7.47e+003
		Сочетание 6		0.000125	8.03e+003
		Сочетание 7		8.19e-005	1.22e+004
		Сочетание 8		0.00027	3.71e+003

Перекосы этажей не превосходят 1/250 из таблицы 2.8 ДБН [5].

## 2.5. Общие деформации здания

### Максимальное перемещения здания:

- в направлении вдоль оси X -0,53 мм (от сейсмики 5/2)
- в направлении вдоль оси Y -4,354 мм (от сейсмики 5/1)
- в направлении вдоль оси Z -2,997 мм (от сейсмики 5/1)
  
- осадка основания -11,369 мм (РЧН 11, от постоянных, длительных, кратковременных)
- перекос фундаментов  $/-10,812 - (-0,02) // 5610 = 0,00192 < 0,002$  [7].

## Список источников

- 1) СНиП II-22-81. Каменные и армокаменные конструкции./, Минстрой России - М.: ГП ЦПП, 1995
- 2) ДБН В.1.1. – 1 – 94 Проектування і будівництво цивільних будівель із блоків і каменів пилинних вапняків кримських родовищ в сейсмічних районах./Державний комітет Україні у справах містобудування і архітектури.-Київ, 1995. – 33 с.
- 3) СНиП2.03.01-84\*. Бетонные и железобетонные конструкции. Нормы проектирования./Госстрой СССР .- М.: ЦИТП, 1985.
- 4) СНиП 2.01.07-85\*. Нагрузки и воздействия. Нормы проектирования. /Госстрой СССР .- М.: ЦИТП, 1987.
- 5) ДБН В.1.1 – 12:2006 Строительство в сейсмических районах Украины. Министерство строительства, архитектуры и жилищно-коммунального хозяйства Украины. — Киев 2006 г.
- 6) Программный комплекс «Лира-Windows» Руководство пользователя./НИИАСС.— Киев, 1996. – т. 1-8.
- 7) СНиП 2.02.01-83\* Основания зданий и сооружений/ Госстрой СССР.—М: Стройиздат, 1985.—40с.
- СНиП II – 7 – 81\* Строительство в сейсмических районах. Нормы проектирования./Госстрой СССР. — М.: Стройиздат, 1982.
- 8) СНиП II – 23 – 81\*. Стальные конструкции/ Госстрой СССР. — ЦИТП Госстроя СССР, 1990. — 96 с.
- 9) Расчёт и проектирование конструкций высотных зданий из монолитного железобетона. А. С. Городецкий, Л. Г. Батрак, Д. А. Городецкий, М. В. Лазнюк, С. В. Юсипенко.— К.: «Факт», 2004. — 106с.: ил.
- 10) Отчёта об инженерно-геологических изысканиях», выполненных институтом «Геокоминтез» в 2006 г
- 11) Пояснительная записка к проекту укрепления грунтов в основании фундамента строящегося климатопавильона по улице 1- го Мая в п.г.т. Алупка Лицензия АА № 267386/— Ровеньки 2009 г.

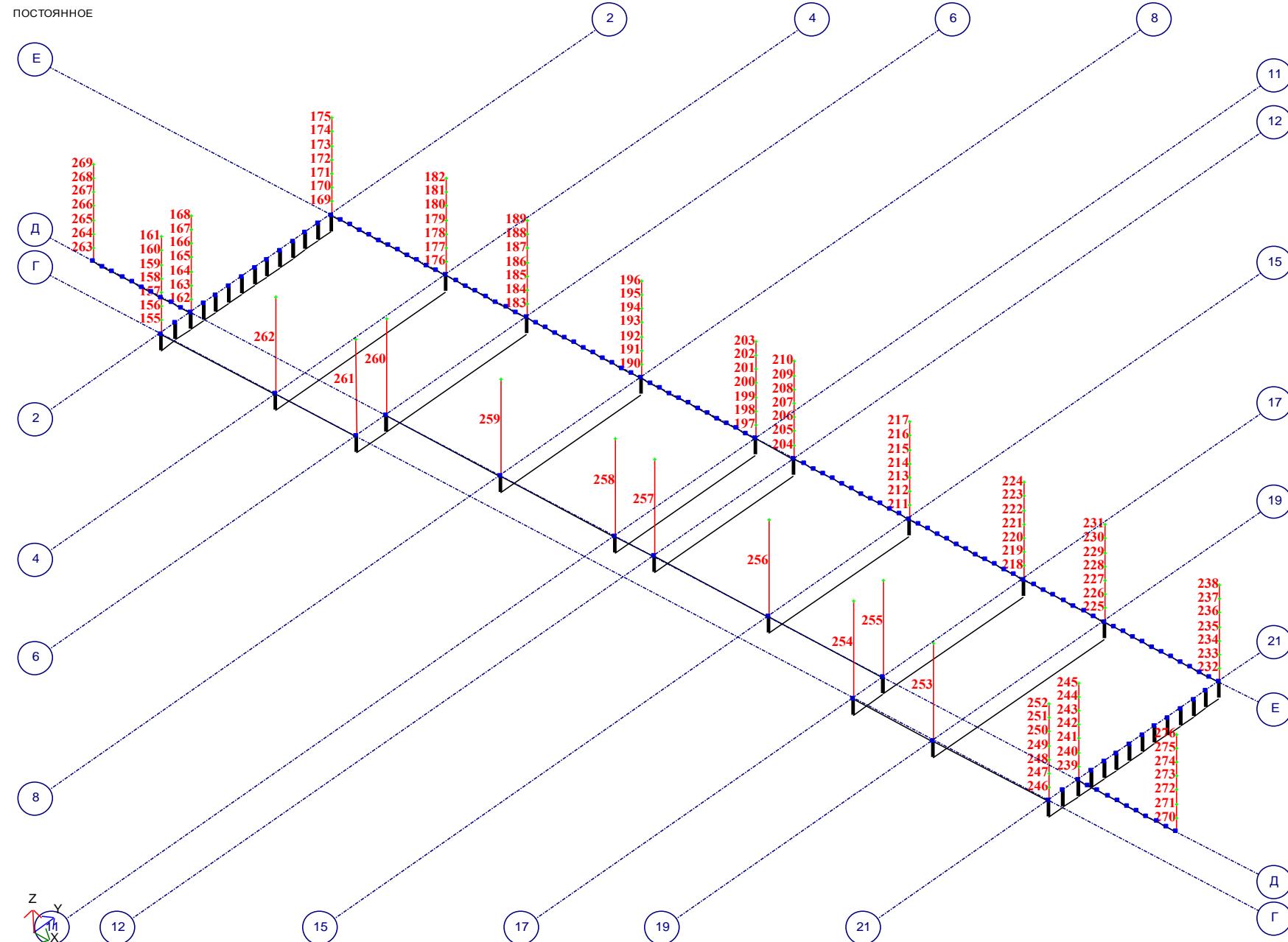
**Приложение 1**  
**CD-диск**

## Содержание CD-диска.

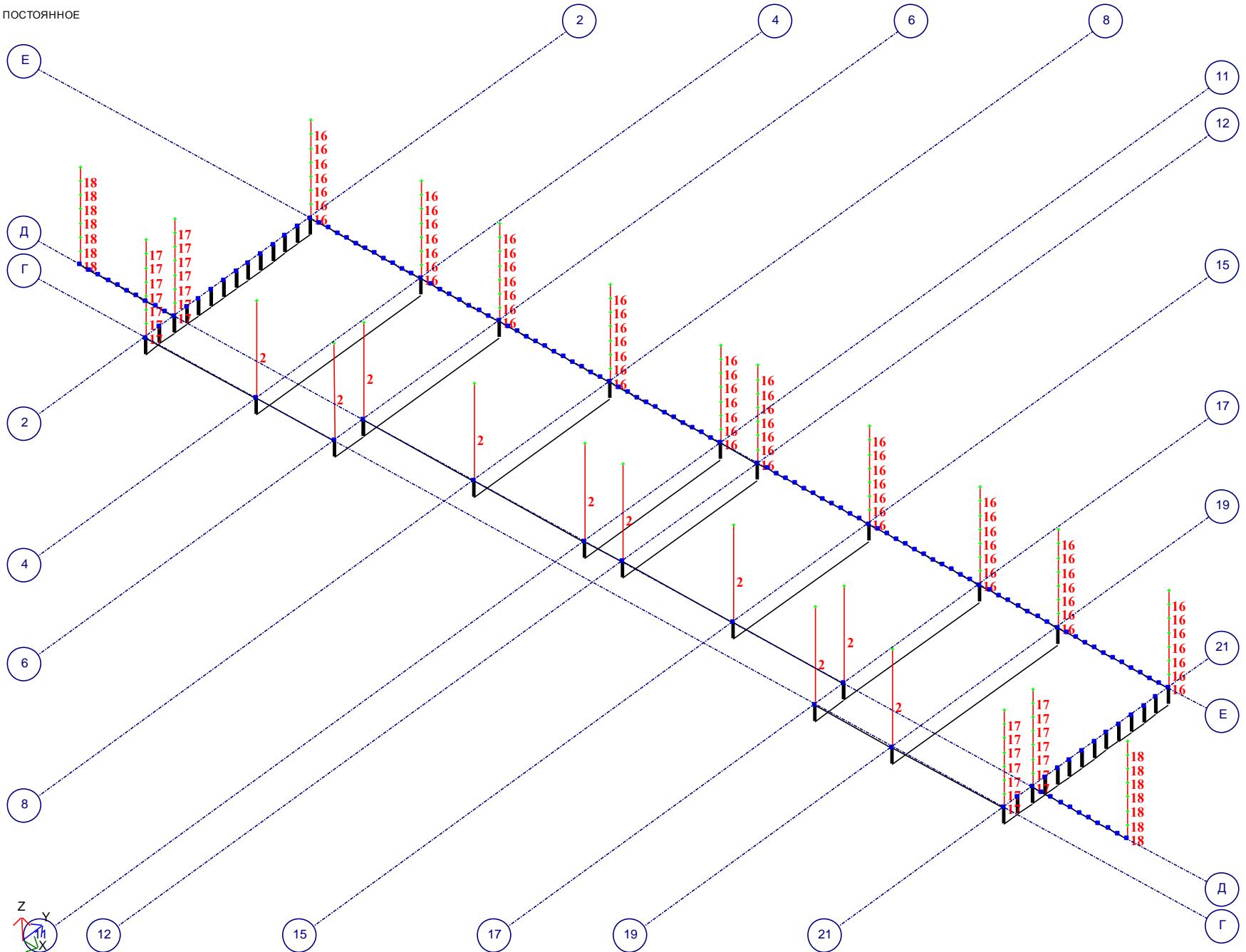
Имя файла	Описание
Бл А 2-свет3_1_2 .doc	Данный отчет
Бл А 2-свет3_1_2_2.not	Пояснительная записка к расчету
Бл А 2-свет3_1_2.lir	Файл задачи для расчета в ПК «Лира-Windows». Окончательный вариант с учётом усиления.
Бл А 2-свет3_1_2.arm	Файл задачи для расчета армирования в ПК «Лир-АРМ»
Бл А 2-свет3_1_2.lir	Файл задачи для расчета в ПК «Лира-Windows». Первоначальный вариант для проверки конструкций.
Бл А 2-свет3_1_2_2.txt	Текстовые исходные данные задачи
Бл А 2-свет3_1_2_01.Бл А 2-свет3_1_2_2	Протокол работы процессора.
Бл А 2-свет3_1_2_02.Бл А 2-свет3_1_2_2	Развернутые исходные данные.
Бл А 2-свет3_1_2_05.Бл А 2-свет3_1_2_2	Перемещения узлов.
Бл А 2-свет3_1_2_06.Бл А 2-свет3_1_2_2	Усилия (напряжения) в элементах.
Бл А 2-свет3_1_2_08.Бл А 2-свет3_1_2_2	Расчетные сочетания усилий (РСУ) для всех элементов
Бл А 2-свет3_1_2_09.Бл А 2-свет3_1_2_2	Периоды колебаний и частоты.
Бл А 2-свет3_1_2_10.Бл А 2-свет3_1_2_2	Формы колебаний.
Бл А 2-свет3_1_2_11.Бл А 2-свет3_1_2_2	Узловые инерционные силы от динамических воздействий.
Бл А 2-свет3_1_2_17.Бл А 2-свет3_1_2_2	Распределение масс.
Бл А 2-свет3_1_2_70. Бл А 2-свет3_1_2_2	Результаты подбора арматуры.
Бл А 2-свет3_1_2_700.Бл А 2-свет3_1_2	Краткое описание модулей армирования.
Бл А 2-свет3_1_2_2_72. Бл А 2-свет3_1_2	Текстовые исходные данные для подбора арматуры
Балки армирование.mht (xls)	Армирование балок
Колонны армирование.mht (xls)	Армирование колонн

**Приложение 2**  
**Геометрия и жёсткости расчётной схемы**

## Схема конечных элементов и жесткостей ленточного фундамента и колонн

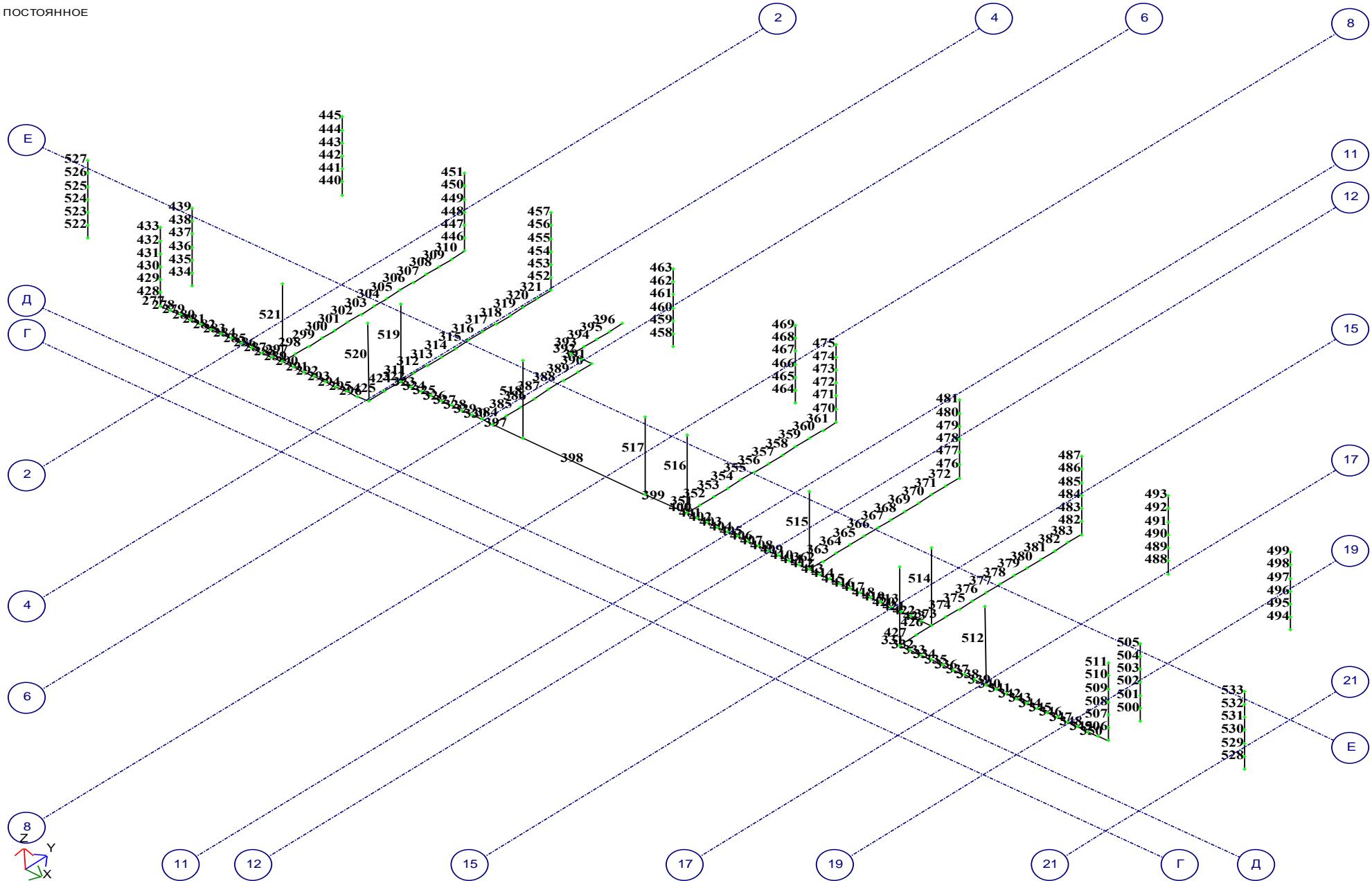


ПОСТОЯННОЕ

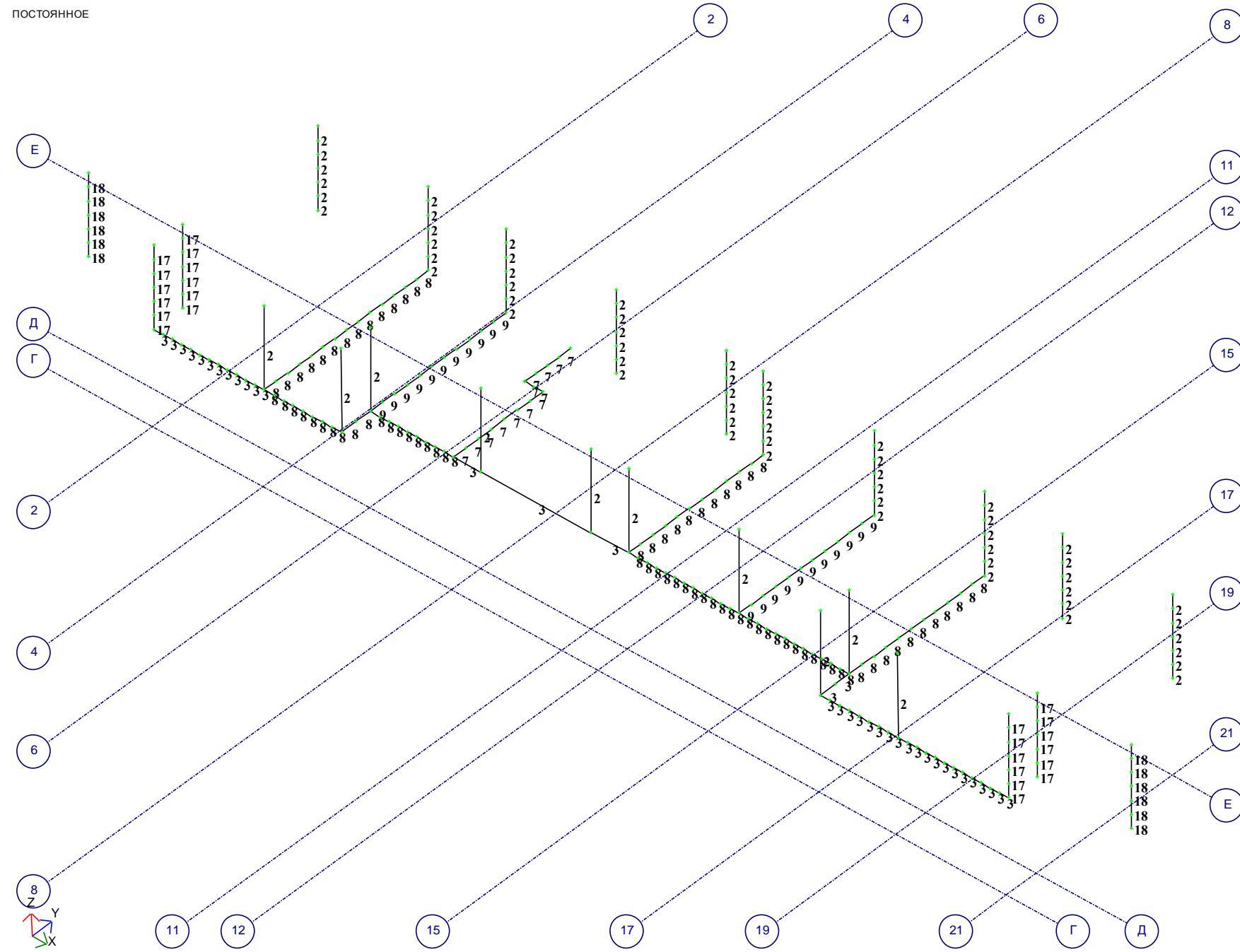


## **Схема конечных элементов колонн и балок 1-го этажа на отм. -7.550**

## ПОСТОЯННОЕ

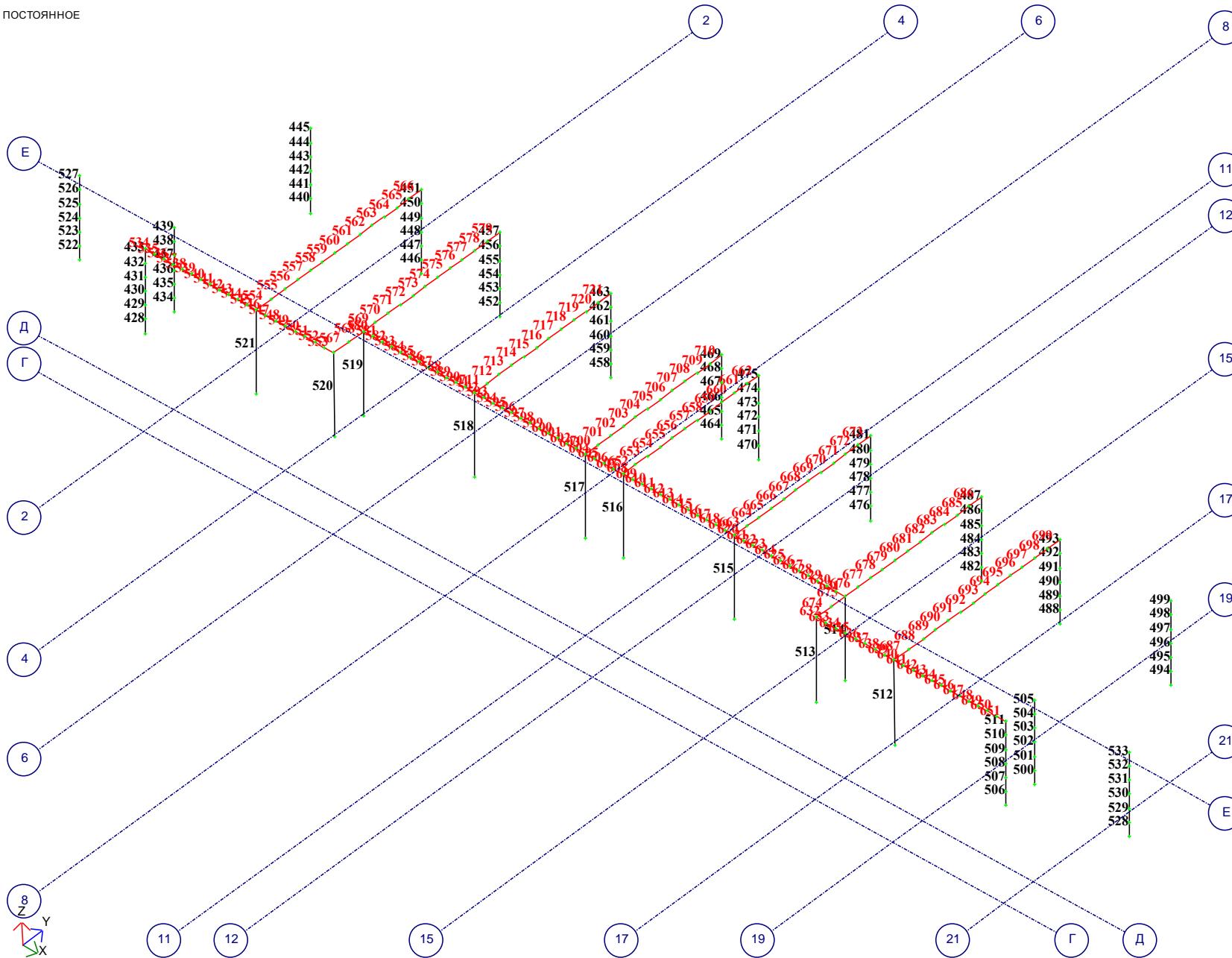


ПОСТОЯННОЕ

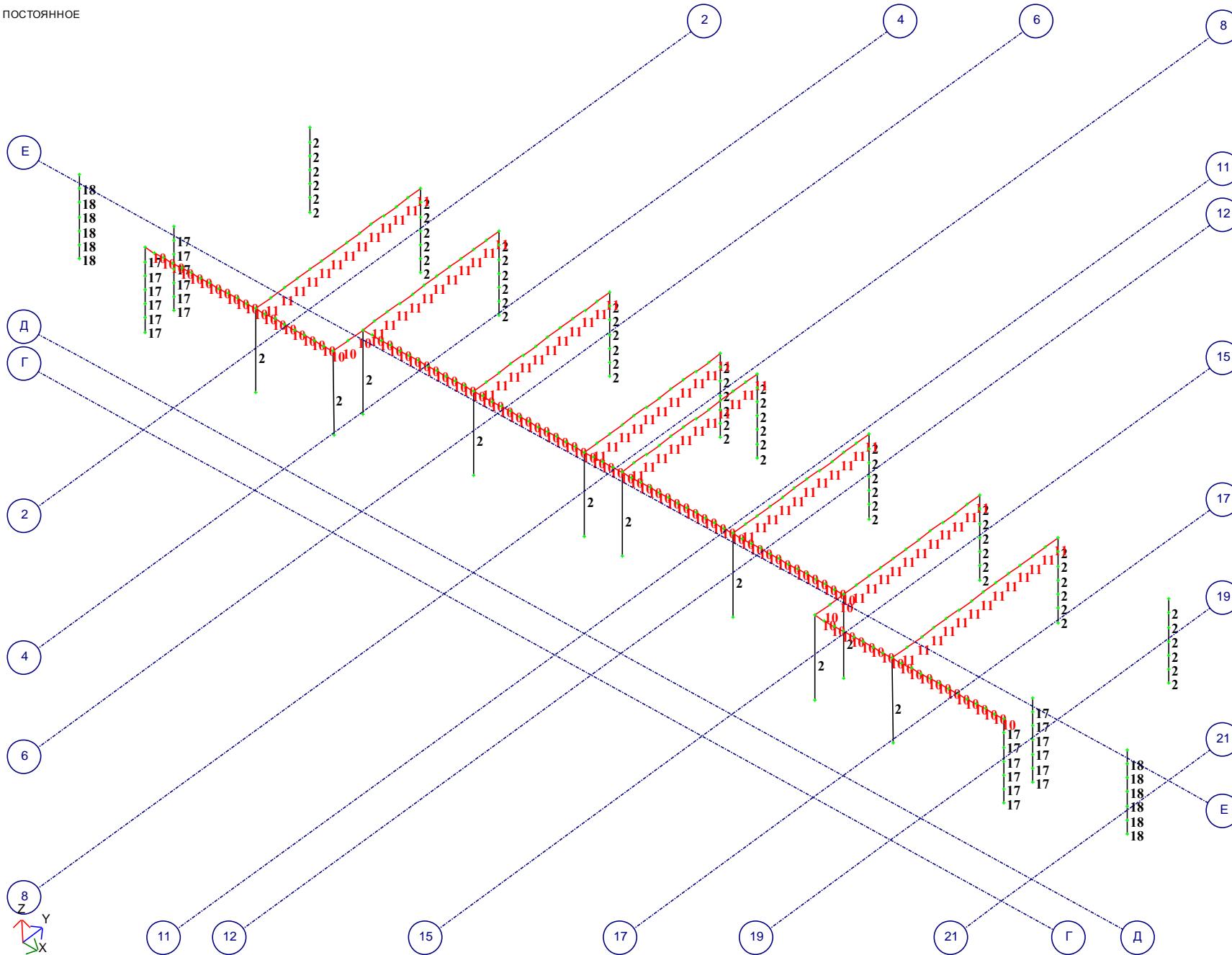


## **Схема конечных элементов колонн и балок 2-го этажа на отм. -4,590**

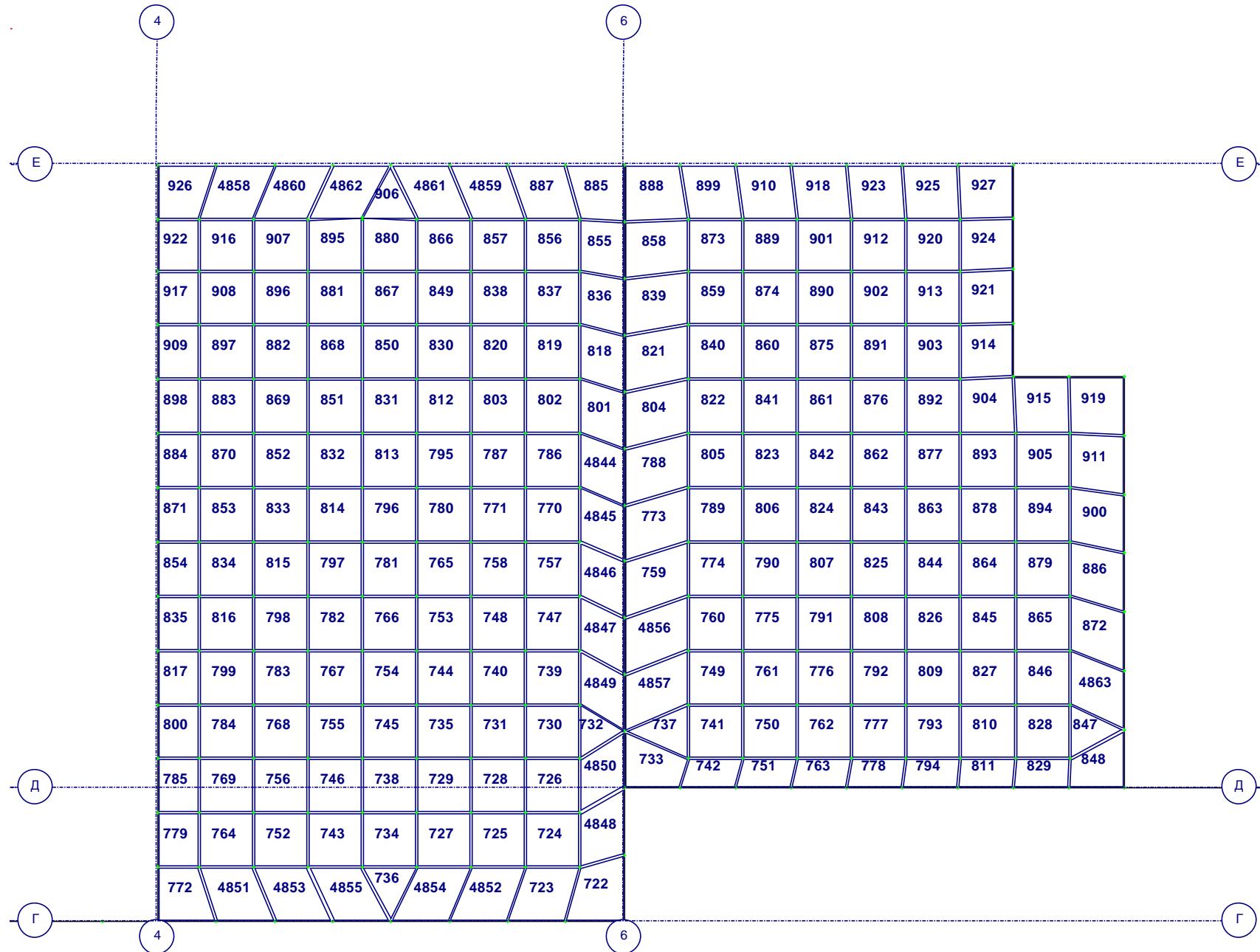
## ПОСТОЯННОЕ

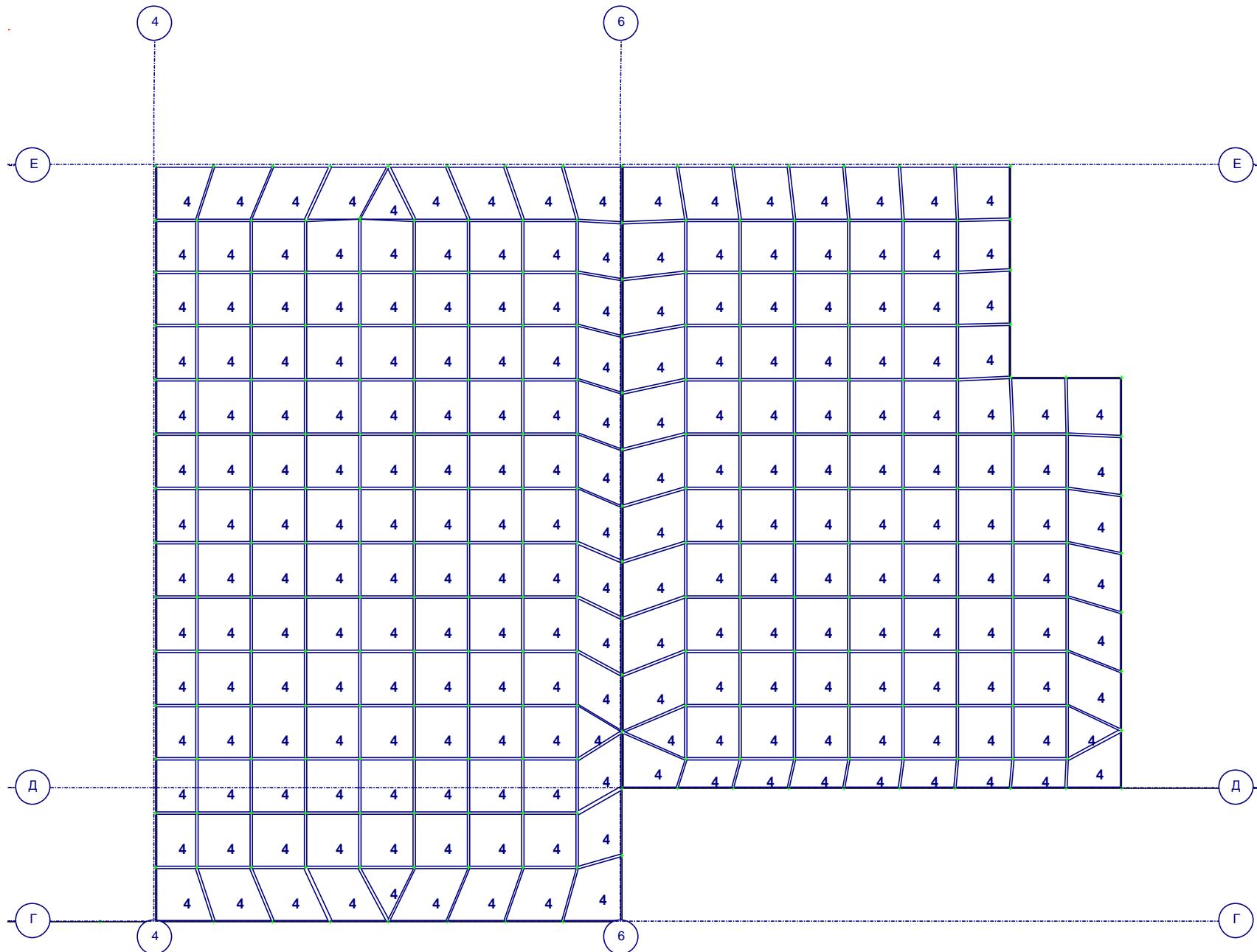


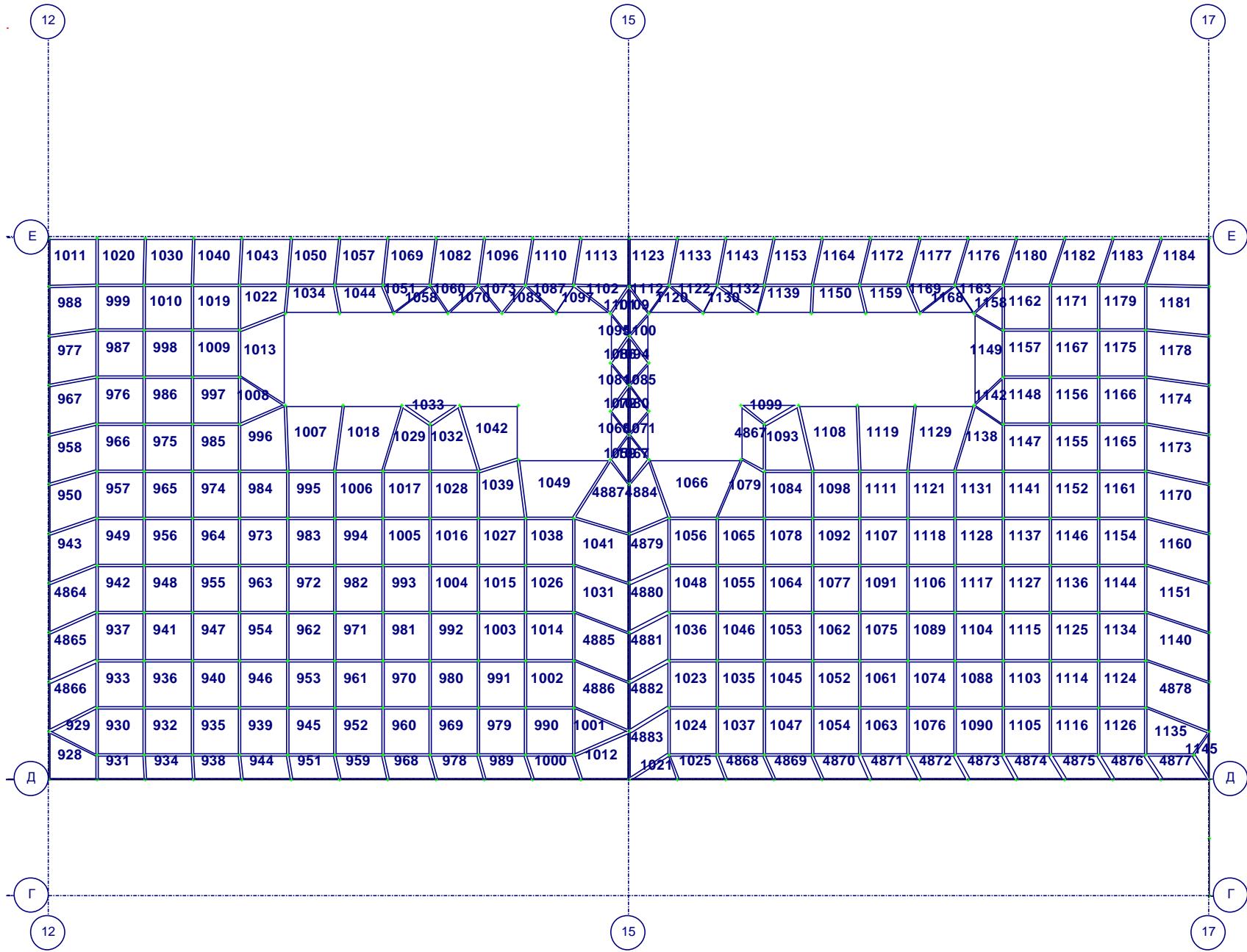
ПОСТОЯННОЕ

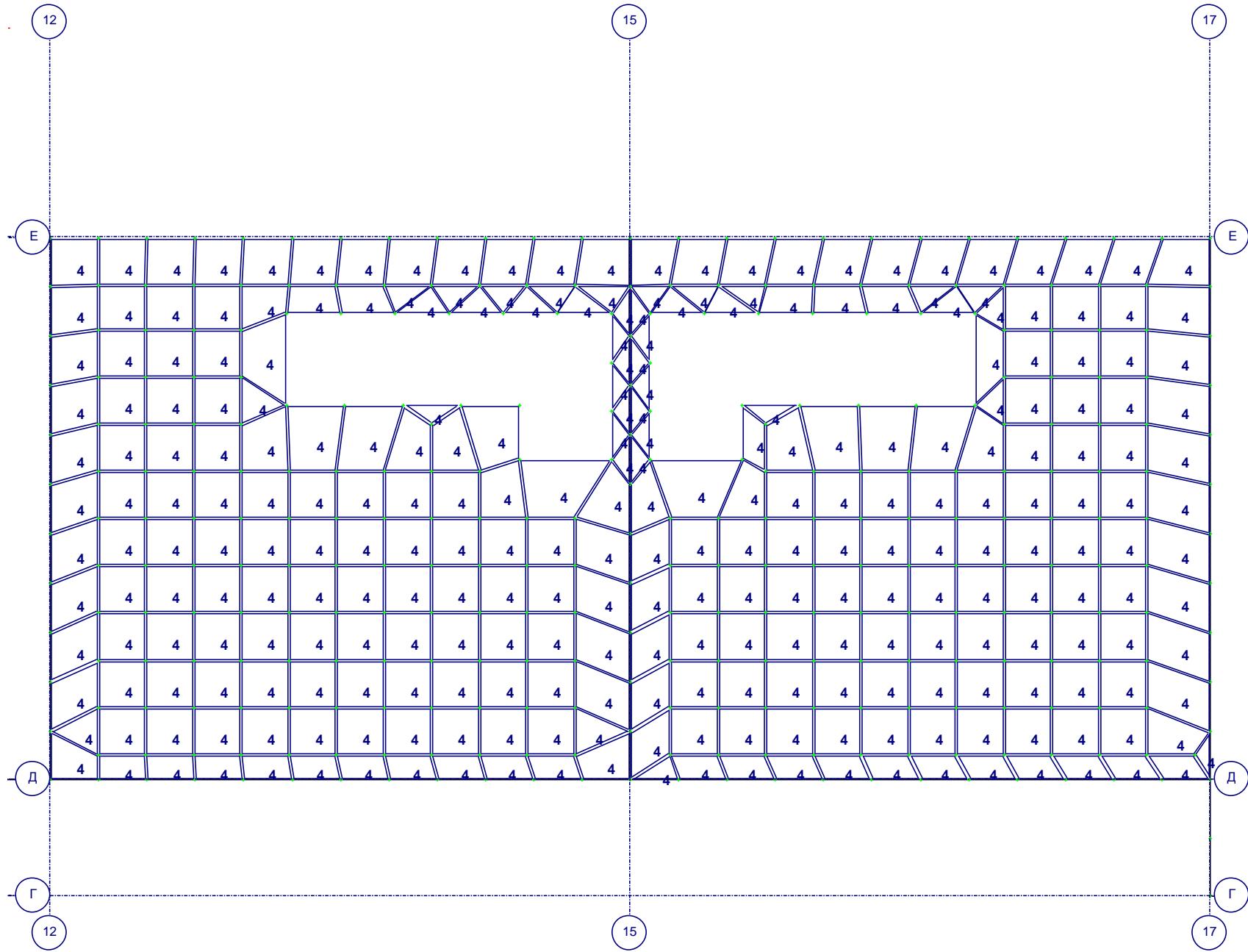


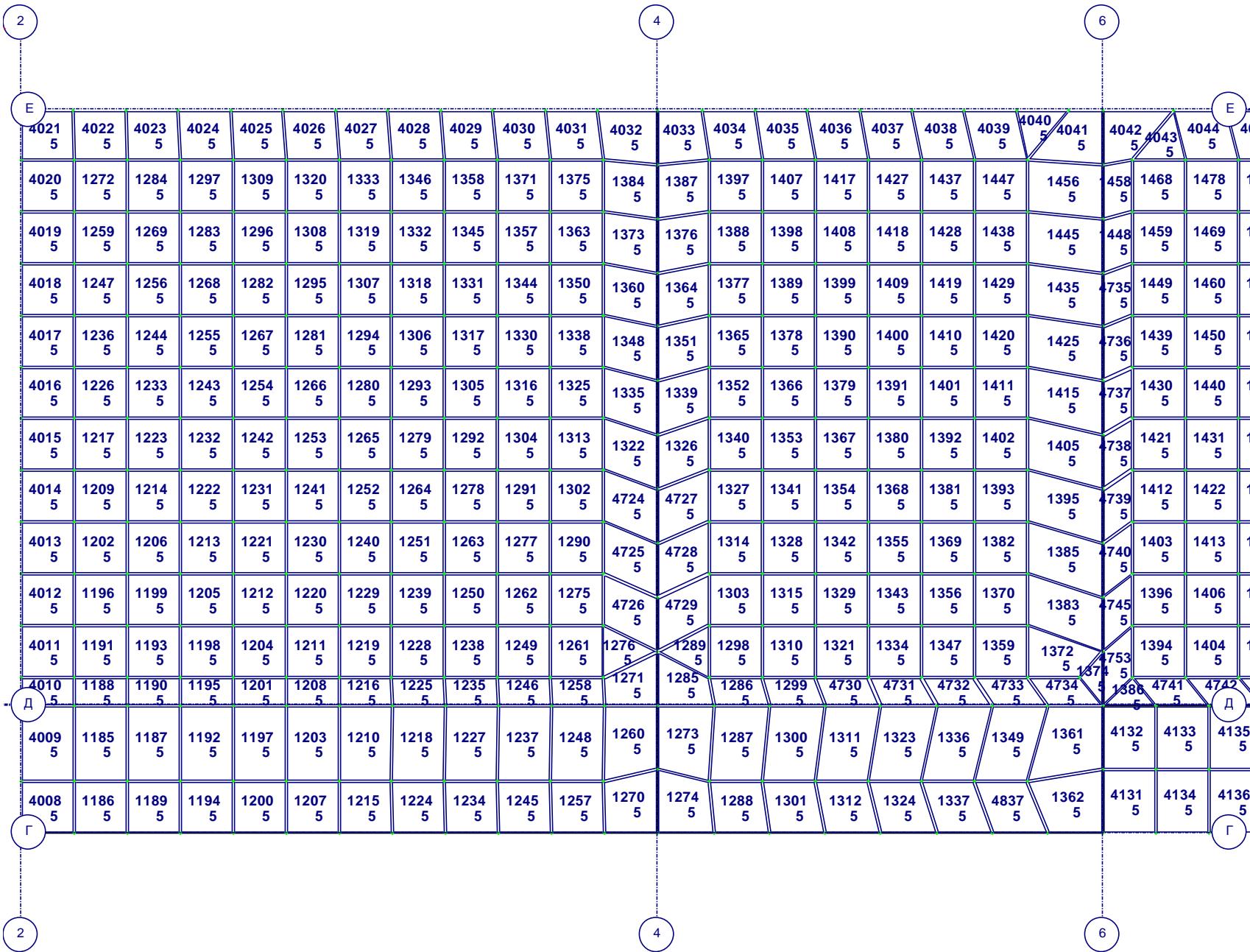
## Схема конечных элементов перекрытия

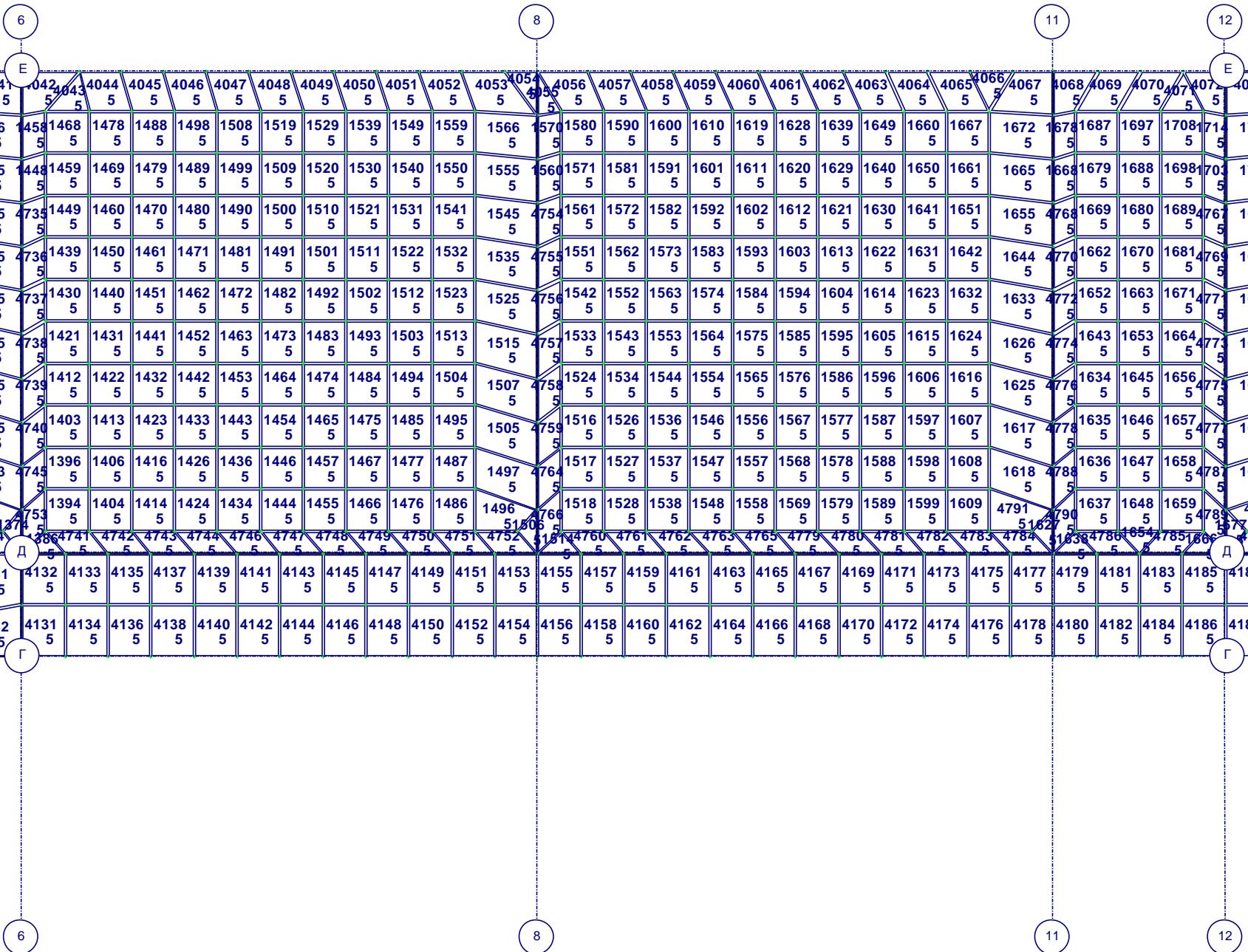


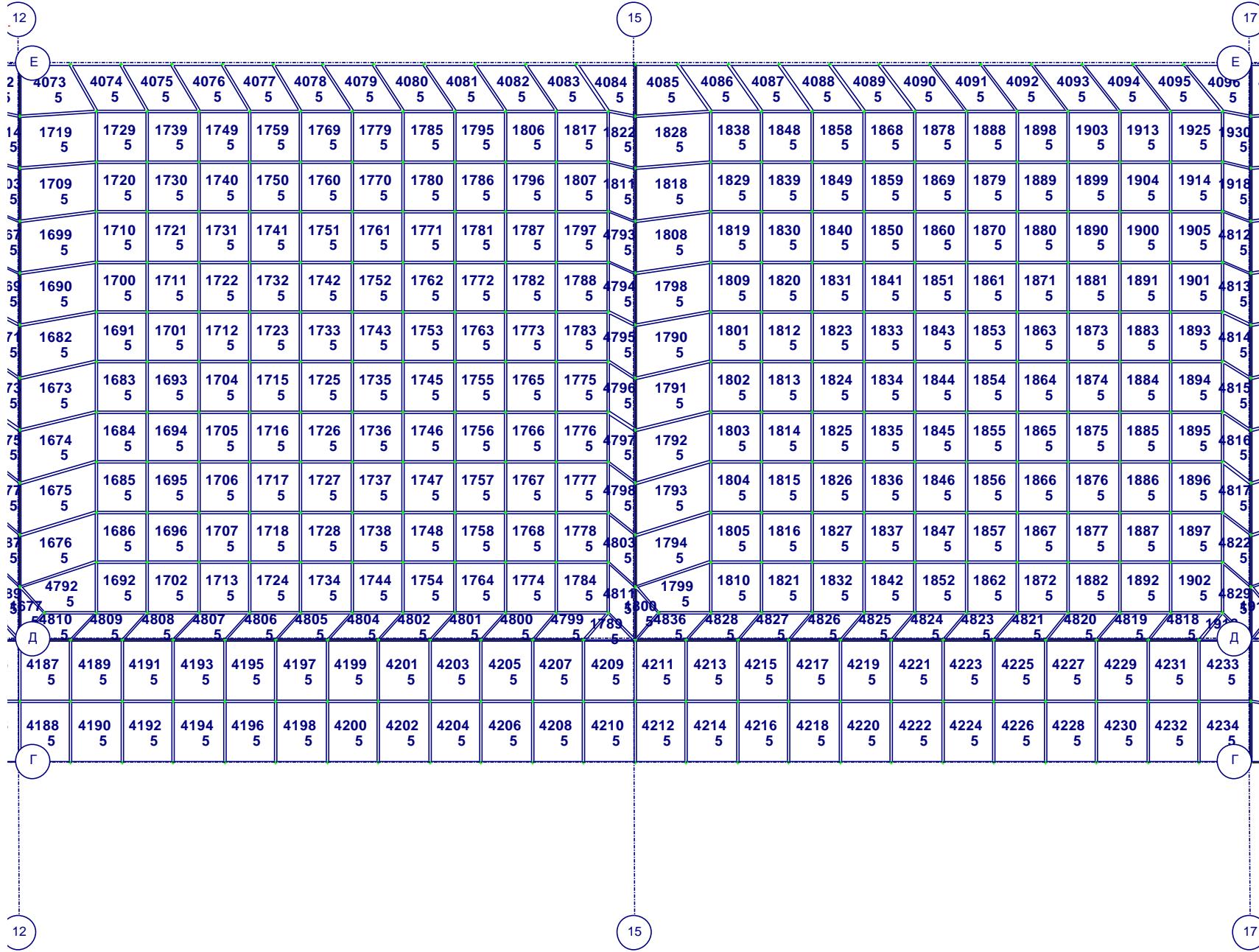


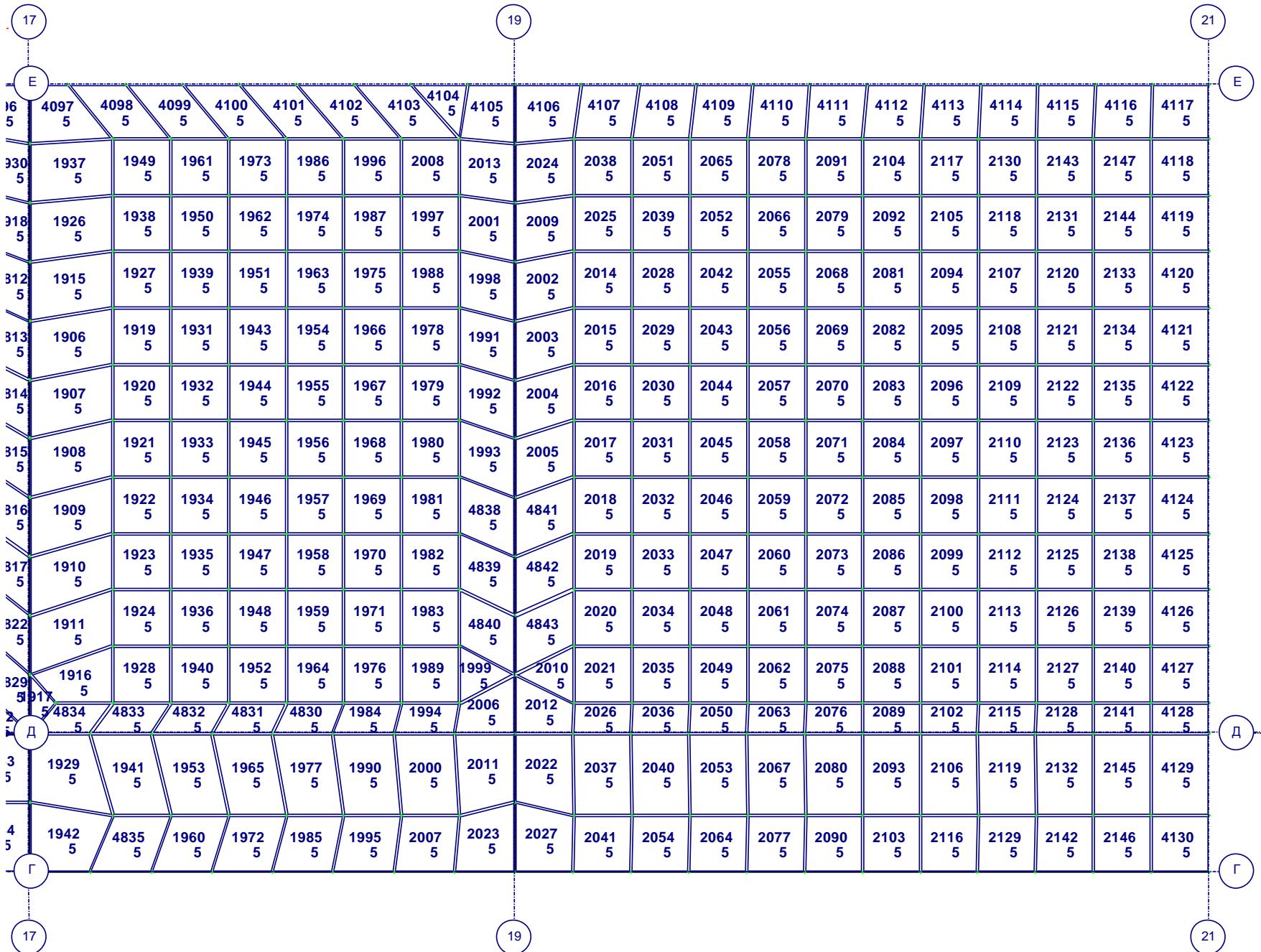




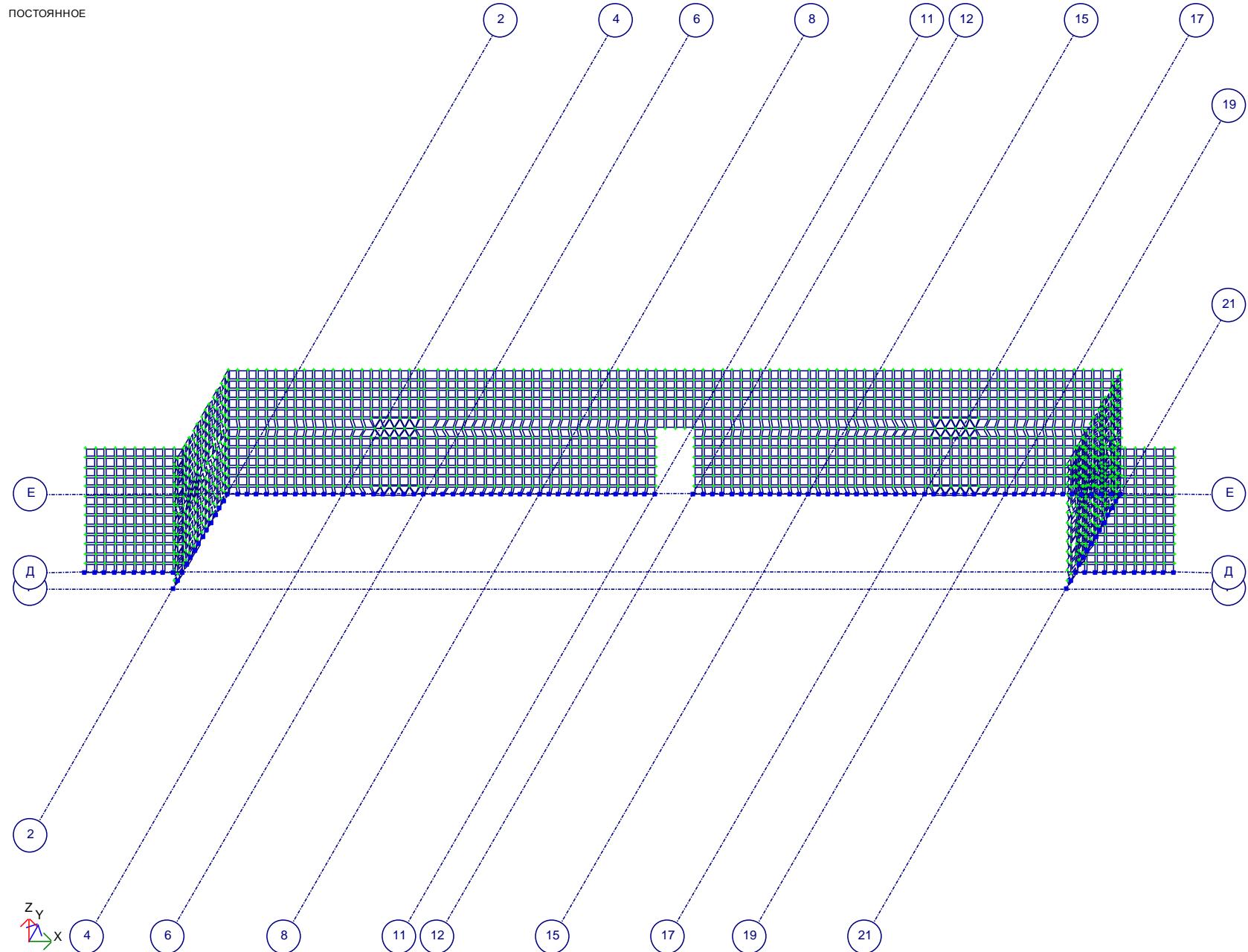




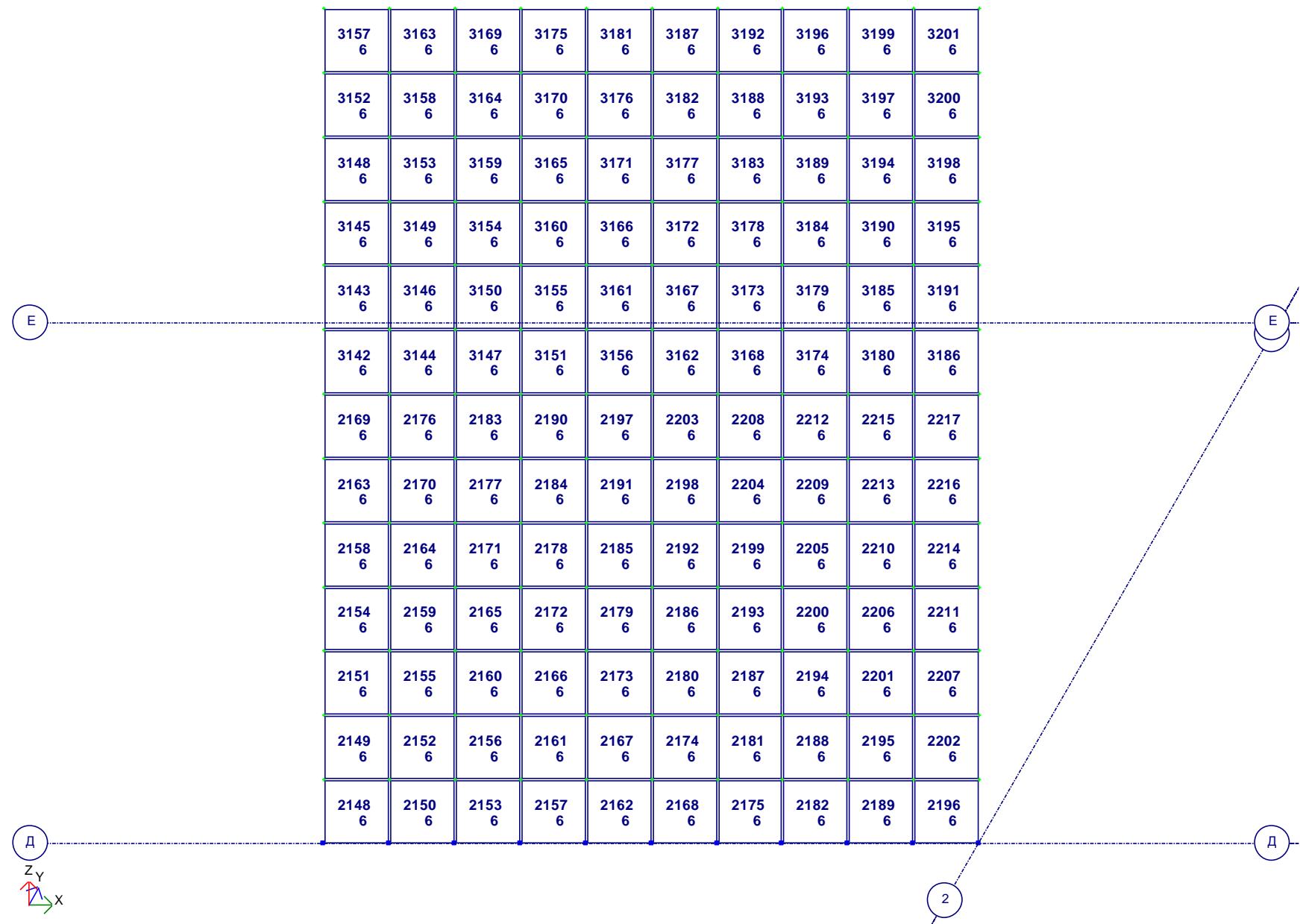


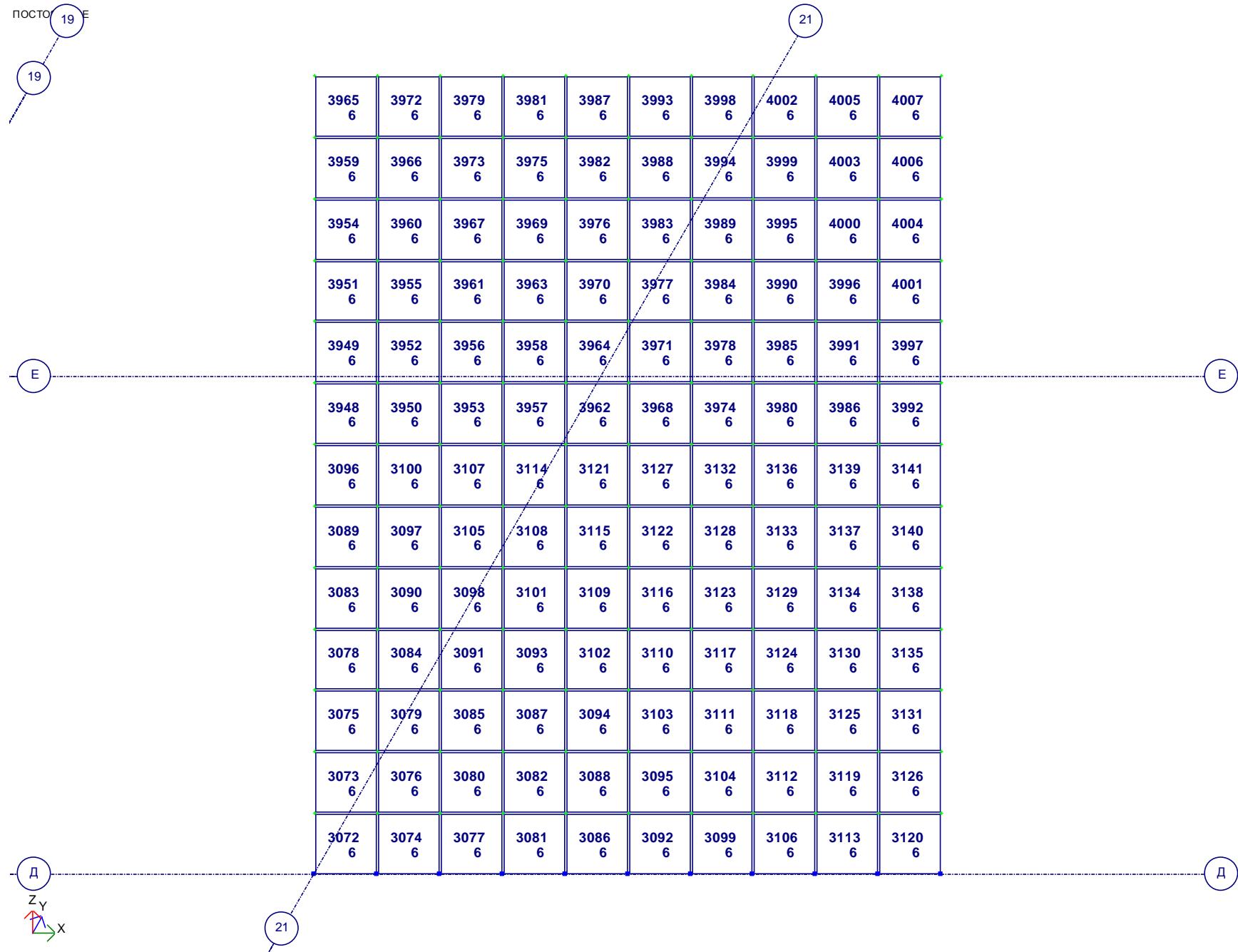


### Схема конечных элементов стен



ПОСТОЯННОЕ





## ПОСТОЯННОЕ

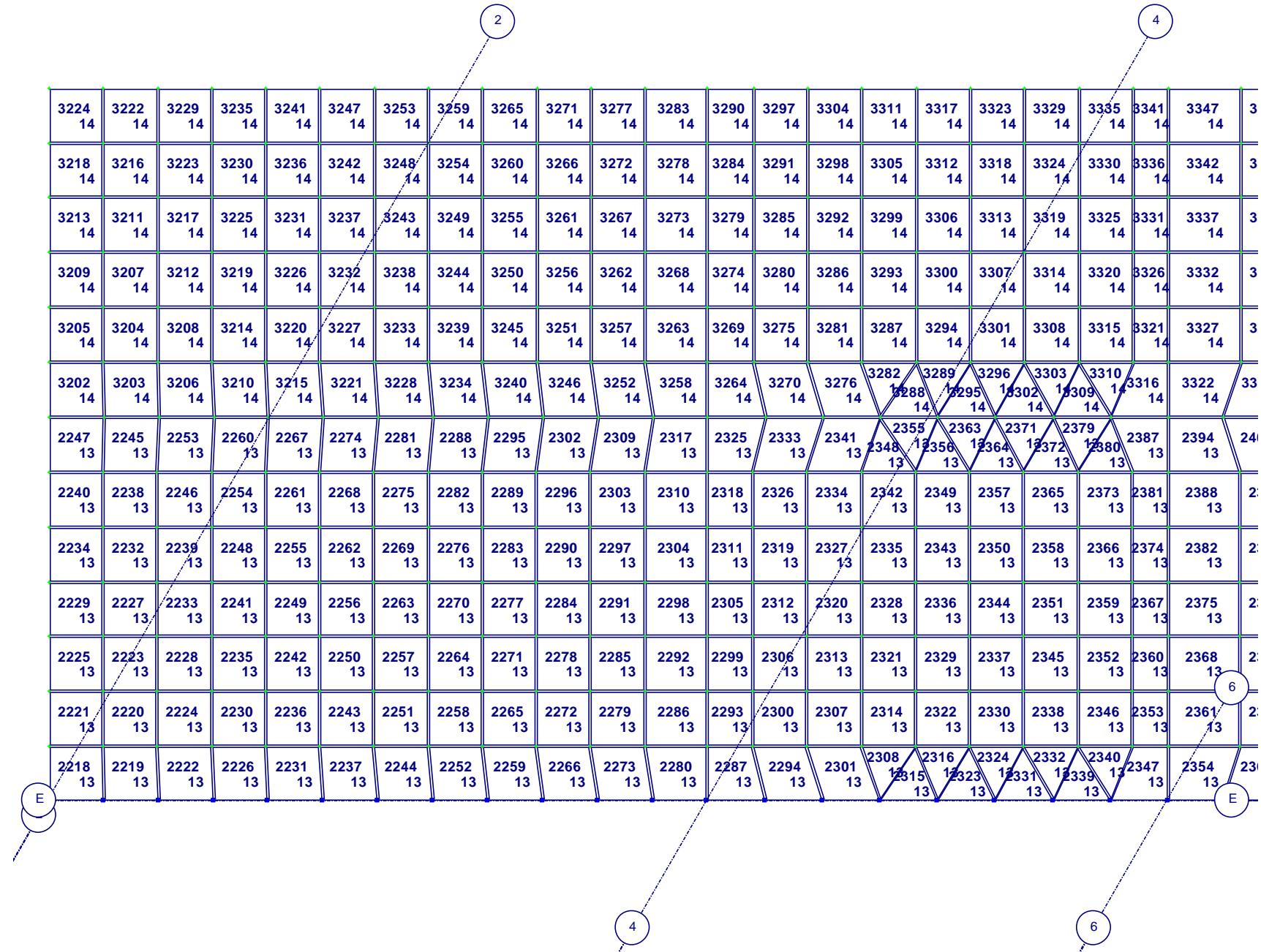
3802 13	3800 13	3807 13	3814 13	3820 13	3826 13	3832 13	3838 13	3844 13	3848 13	3853 13	3856 13	3858 13	3860 13
3794 13	3792 13	3798 13	3806 13	3813 13	3819 13	3825 13	3831 13	3837 13	3843 13	3847 13	3852 13	3855 13	3859 13
3787 13	3785 13	3790 13	3797 13	3805 13	3812 13	3818 13	3824 13	3830 13	3836 13	3842 13	3846 13	3851 13	3857 13
3781 13	3780 13	3783 13	3789 13	3796 13	3804 13	3811 13	3817 13	3823 13	3829 13	3835 13	3841 13	3845 13	3854 13
3777 13	3776 13	3778 13	3782 13	3788 13	3795 13	3803 13	3810 13	3816 13	3822 13	3828 13	3834 13	3840 13	3850 13
3774 13	3775 13	3779 13	3784 13	3786 13	3791 13	3793 13	3799 13	3801 13	3808 13	3809 13	3815 13	3821 13	3827 13
2901 13	2899 13	2907 13	2914 13	2915 13	2923 13	2930 13	2931 13	2938 13	2939 13	2946 13	2951 13	2957 13	2962 13
2892 13	2890 13	2897 13	2906 13	2913 13	2921 13	2929 13	2937 13	2945 13	2950 13	2956 13	2960 13	2963 13	2966 13
2884 13	2882 13	2888 13	2896 13	2905 13	2912 13	2920 13	2928 13	2936 13	2944 13	2949 13	2955 13	2959 13	2964 13
2877 13	2875 13	2880 13	2887 13	2895 13	2904 13	2911 13	2919 13	2927 13	2935 13	2943 13	2948 13	2954 13	2961 13
2871 13	2870 13	2873 13	2879 13	2886 13	2894 13	2903 13	2910 13	2918 13	2926 13	2934 13	2942 13	2947 13	2958 13
2867 13	2866 13	2868 13	2872 13	2878 13	2885 13	2893 13	2902 13	2909 13	2917 13	2925 13	2933 13	2941 13	2953 13
2864 13	2865 13	2869 13	2874 13	2876 13	2881 13	2883 13	2889 13	2891 13	2898 13	2900 13	2908 13	2916 13	2924 13

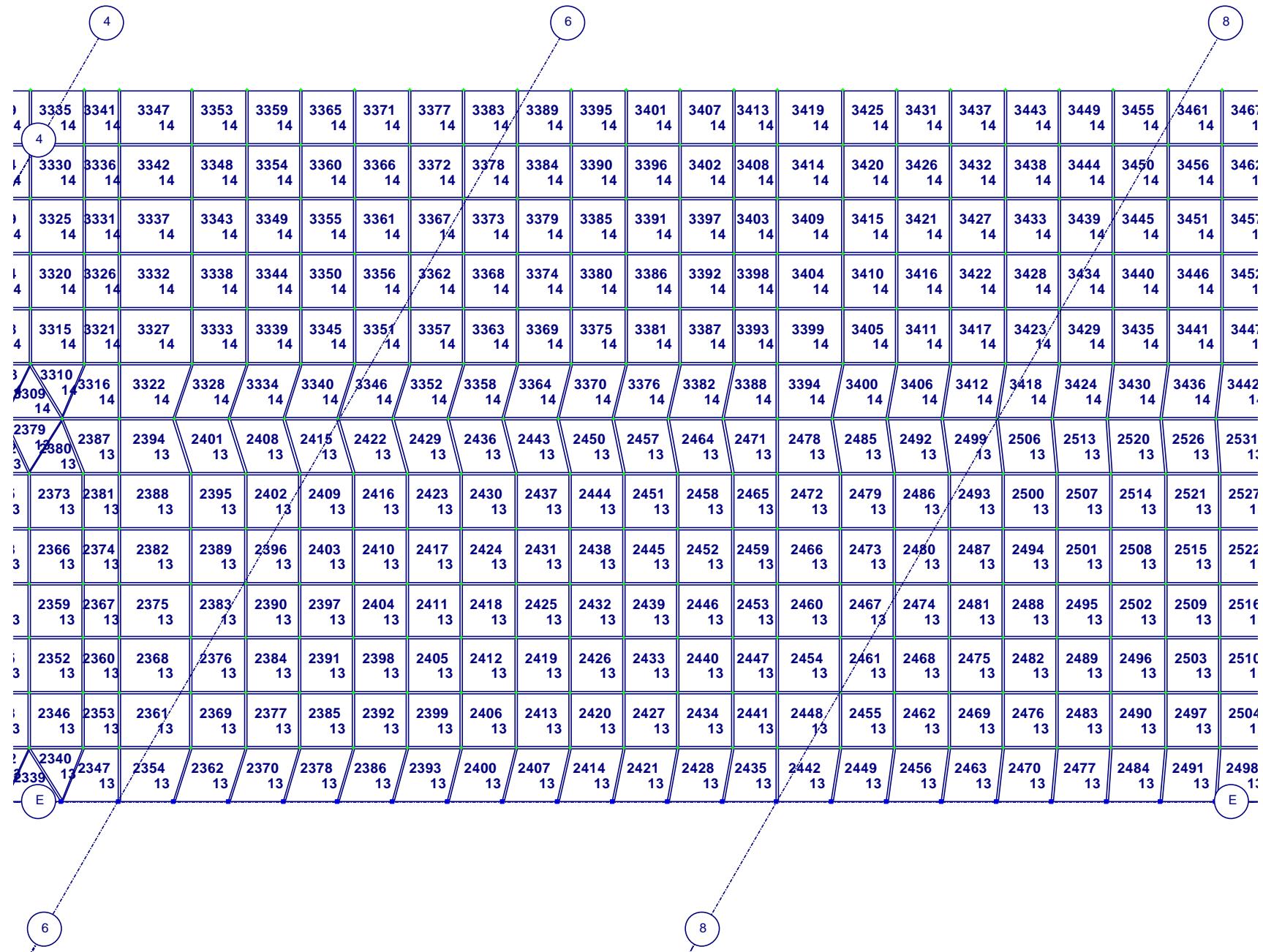
Z  
Y

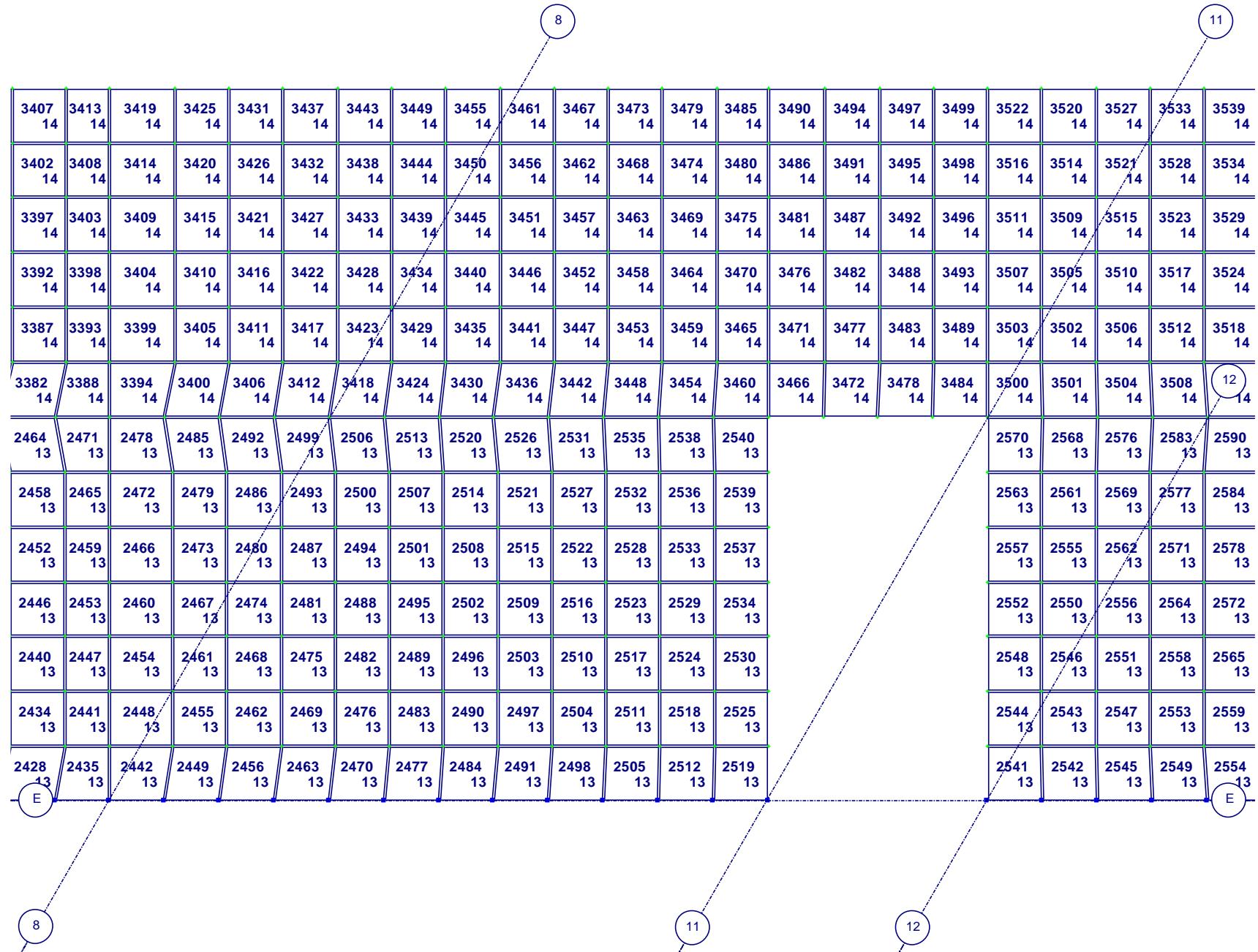
## ПОСТОЯННОЕ

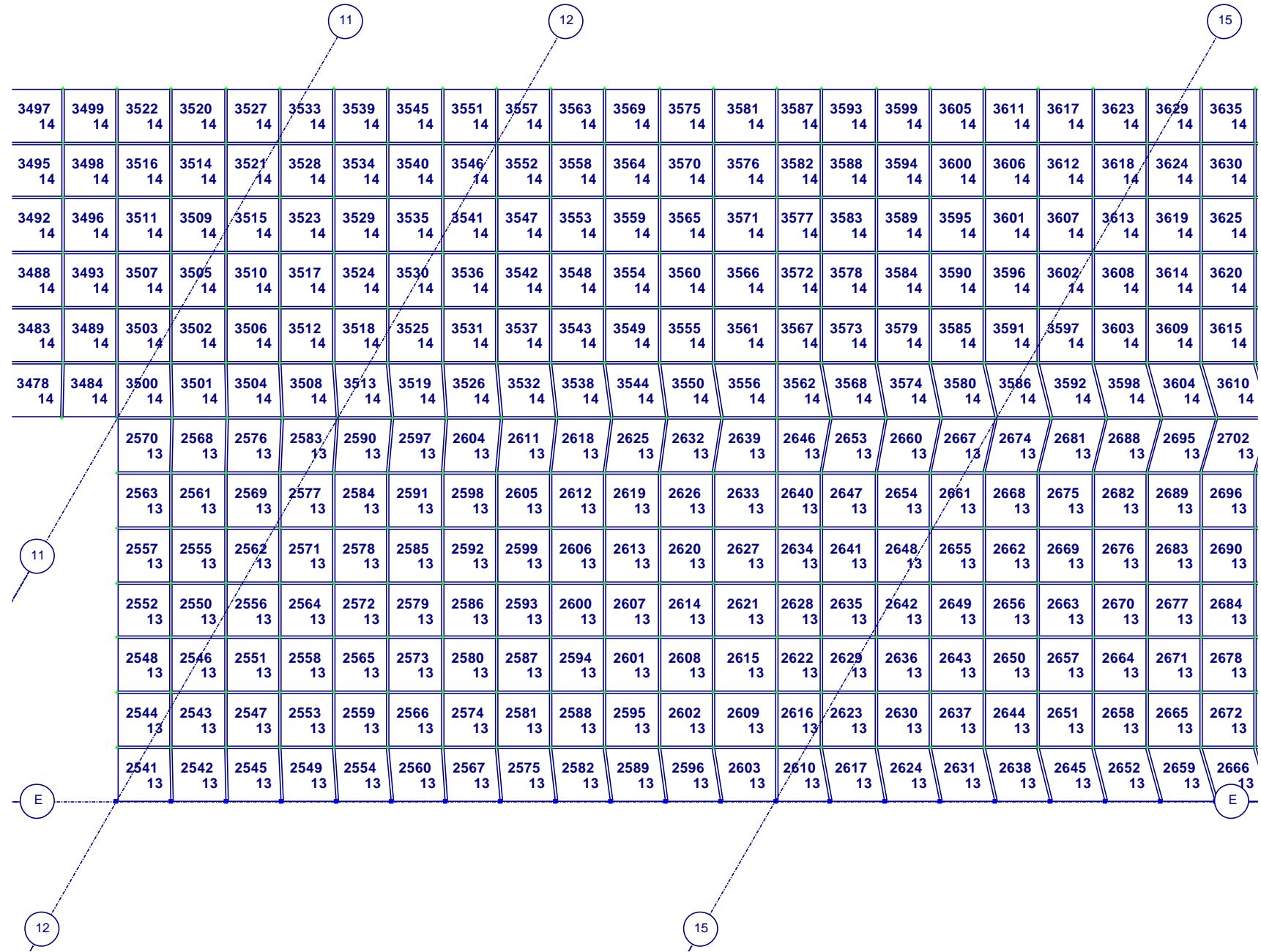
3889 13	3887 13	3894 13	3901 13	3907 13	3913 13	3919 13	3925 13	3931 13	3935 13	3940 13	3943 13	3945 13	3947 13
3881 13	3879 13	3885 13	3893 13	3900 13	3906 13	3912 13	3918 13	3924 13	3930 13	3934 13	3939 13	3942 13	3946 13
3874 13	3872 13	3877 13	3884 13	3892 13	3899 13	3905 13	3911 13	3917 13	3923 13	3929 13	3933 13	3938 13	3944 13
3868 13	3867 13	3870 13	3876 13	3883 13	3891 13	3898 13	3904 13	3910 13	3916 13	3922 13	3928 13	3932 13	3941 13
3864 13	3863 13	3865 13	3869 13	3875 13	3882 13	3890 13	3897 13	3903 13	3909 13	3915 13	3921 13	3927 13	3937 13
3861 13	3862 13	3866 13	3871 13	3873 13	3878 13	3880 13	3886 13	3888 13	3895 13	3896 13	3902 13	3908 13	3914 13
3005 13	3003 13	3011 13	3018 13	3019 13	3026 13	3027 13	3034 13	3035 13	3042 13	3043 13	3050 13	3055 13	3061 13
2996 13	2994 13	3001 13	3010 13	3017 13	3025 13	3033 13	3041 13	3049 13	3054 13	3060 13	3064 13	3067 13	3070 13
2988 13	2986 13	2992 13	3000 13	3009 13	3016 13	3024 13	3032 13	3040 13	3048 13	3053 13	3059 13	3063 13	3068 13
2981 13	2979 13	2984 13	2991 13	2999 13	3008 13	3015 13	3023 13	3031 13	3039 13	3047 13	3052 13	3058 13	3065 13
2975 13	2974 13	2977 13	2983 13	2990 13	2998 13	3007 13	3014 13	3022 13	3030 13	3038 13	3046 13	3051 13	3062 13
2971 13	2970 13	2972 13	2976 13	2982 13	2989 13	2997 13	3006 13	3013 13	3021 13	3029 13	3037 13	3045 13	3057 13
2968 13	2969 13	2973 13	2978 13	2985 13	2987 13	2993 13	2995 13	3002 13	3004 13	3012 13	3020 13	3028 13	3036 13

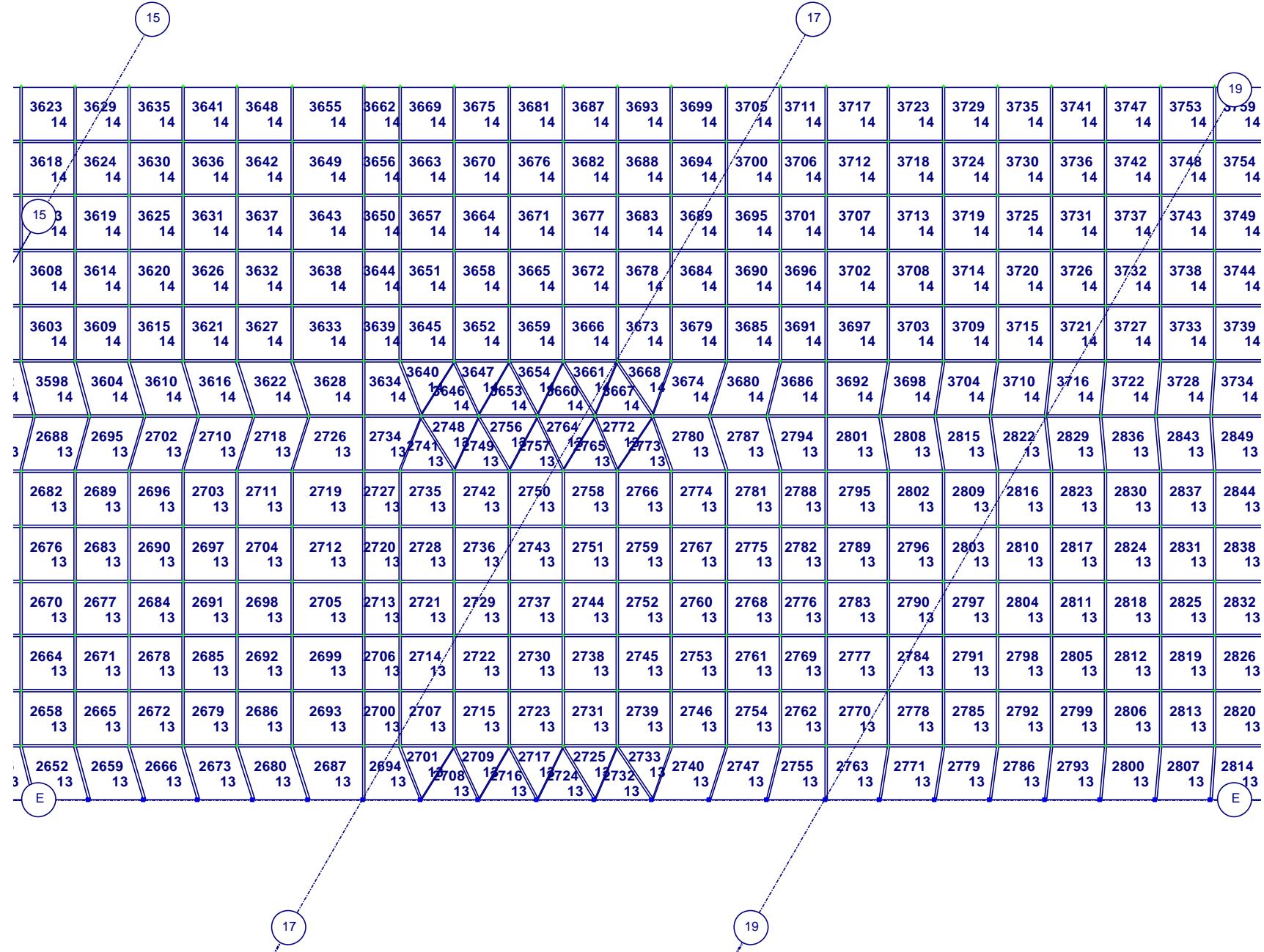
Z  
Y

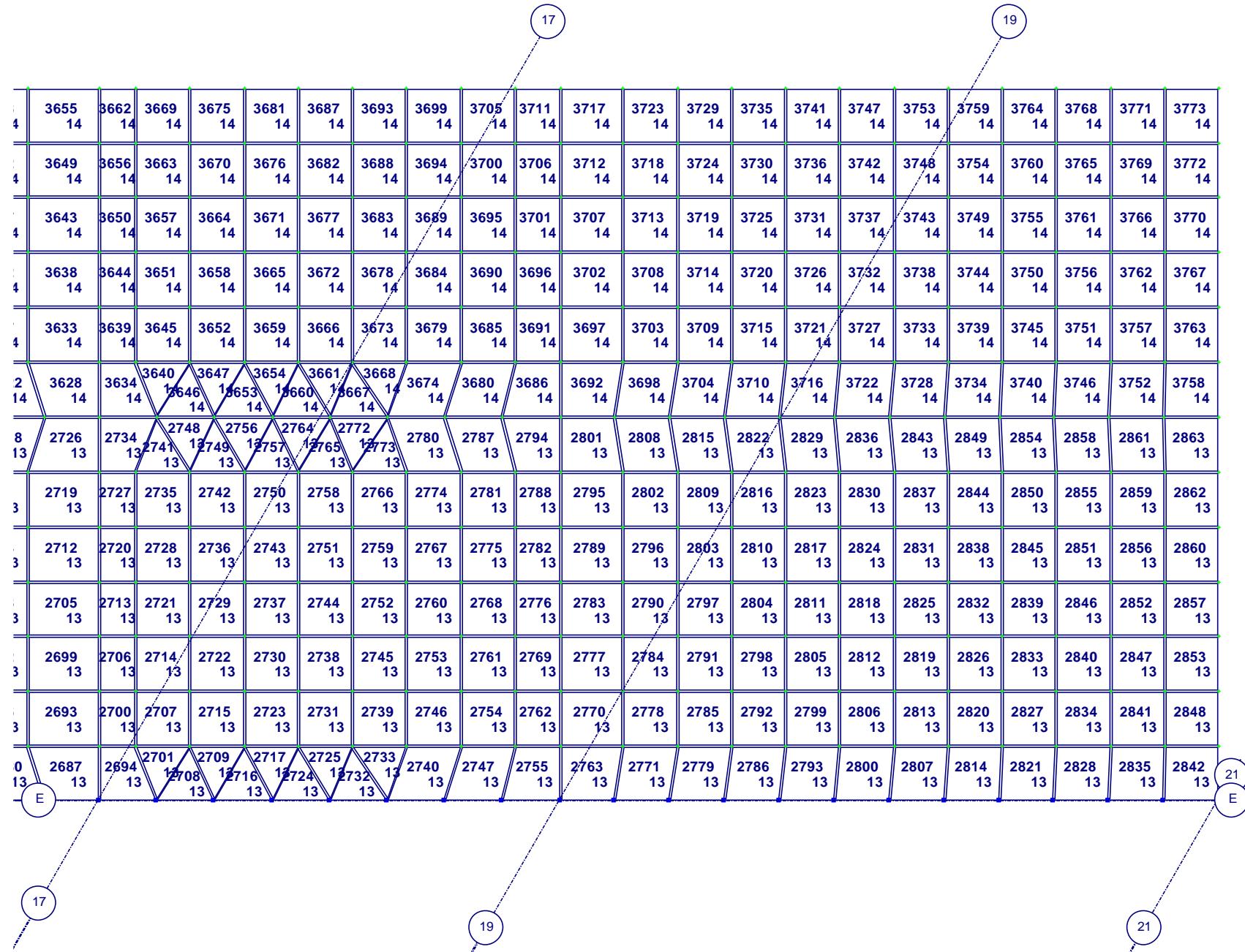


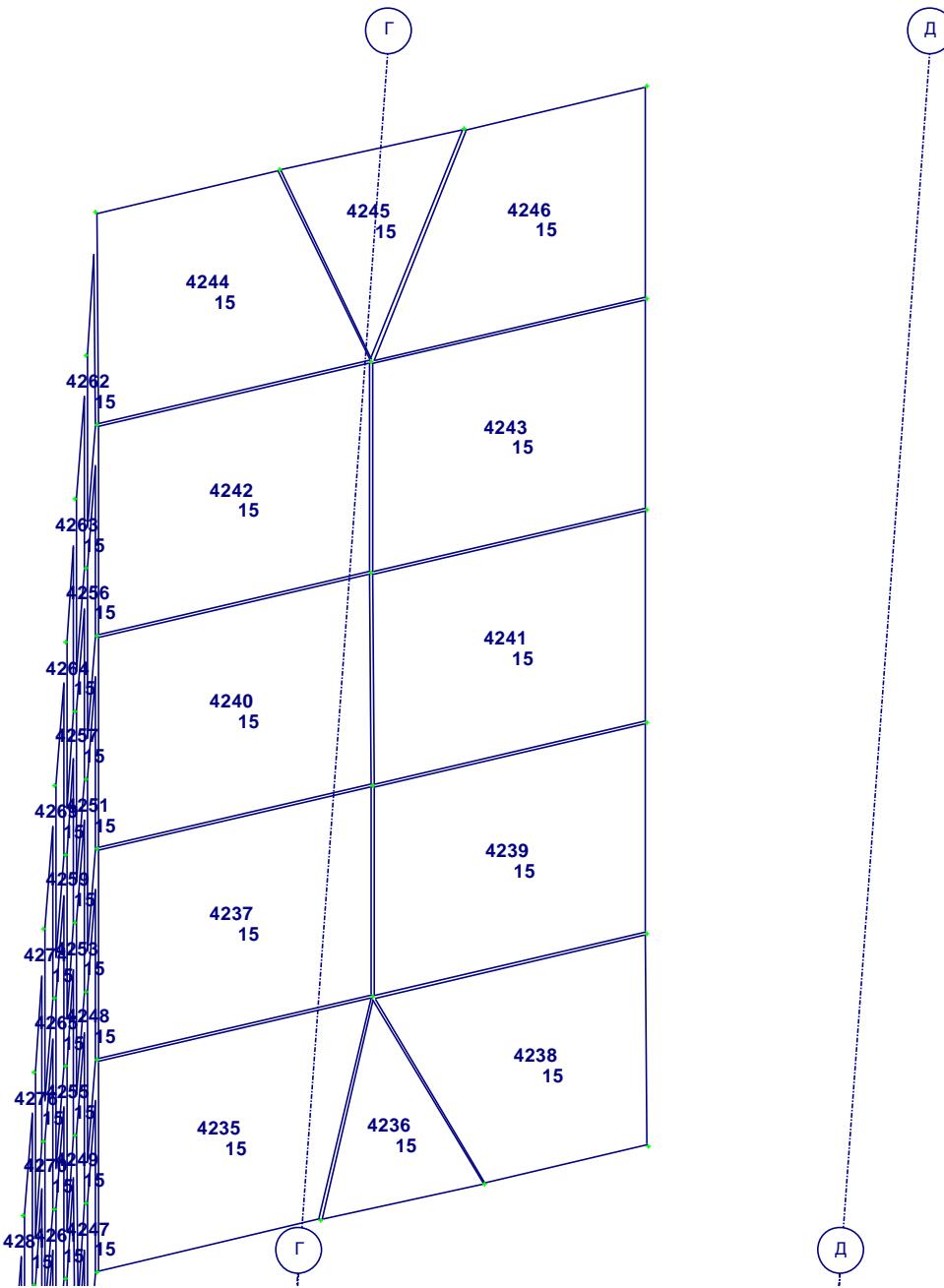


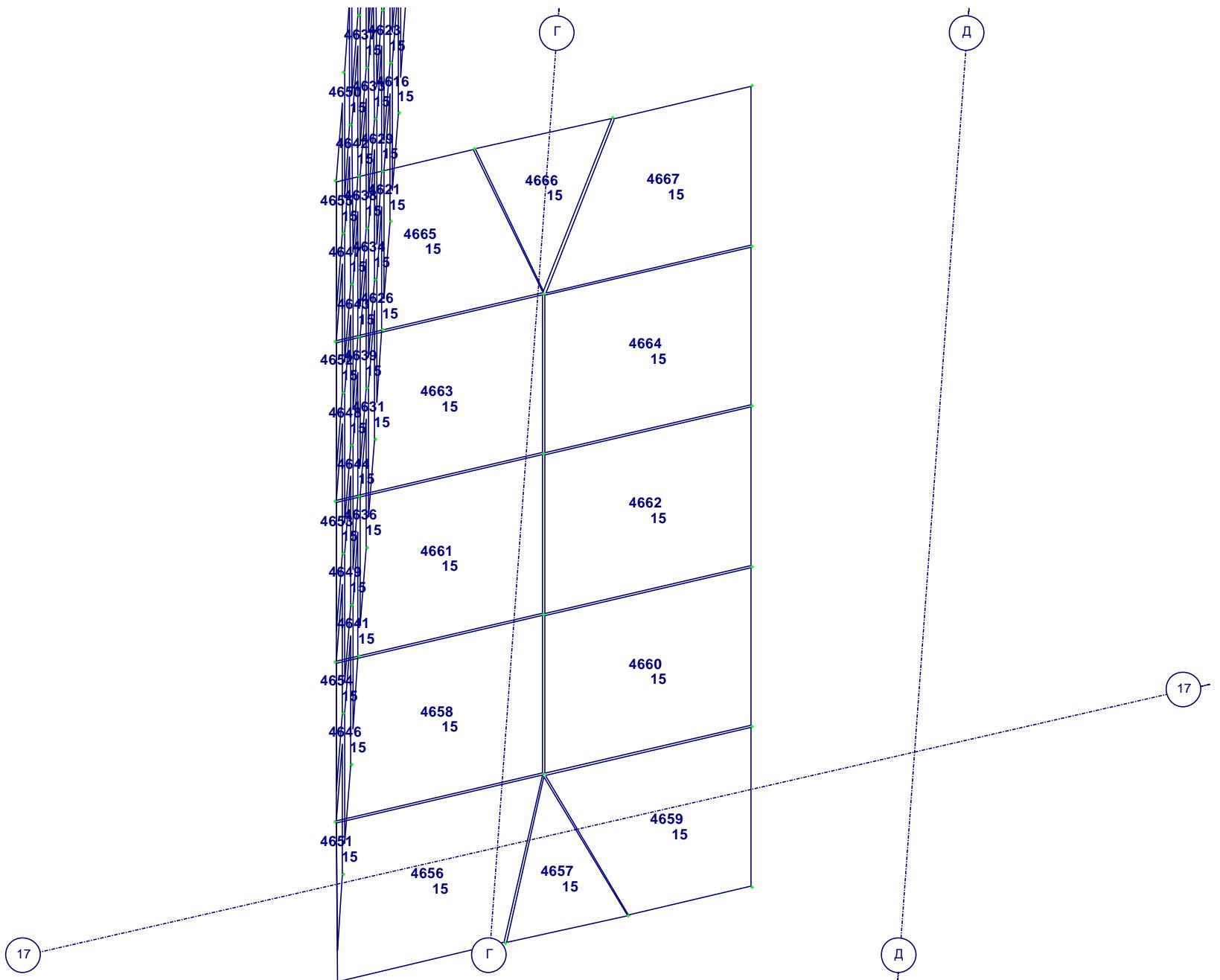


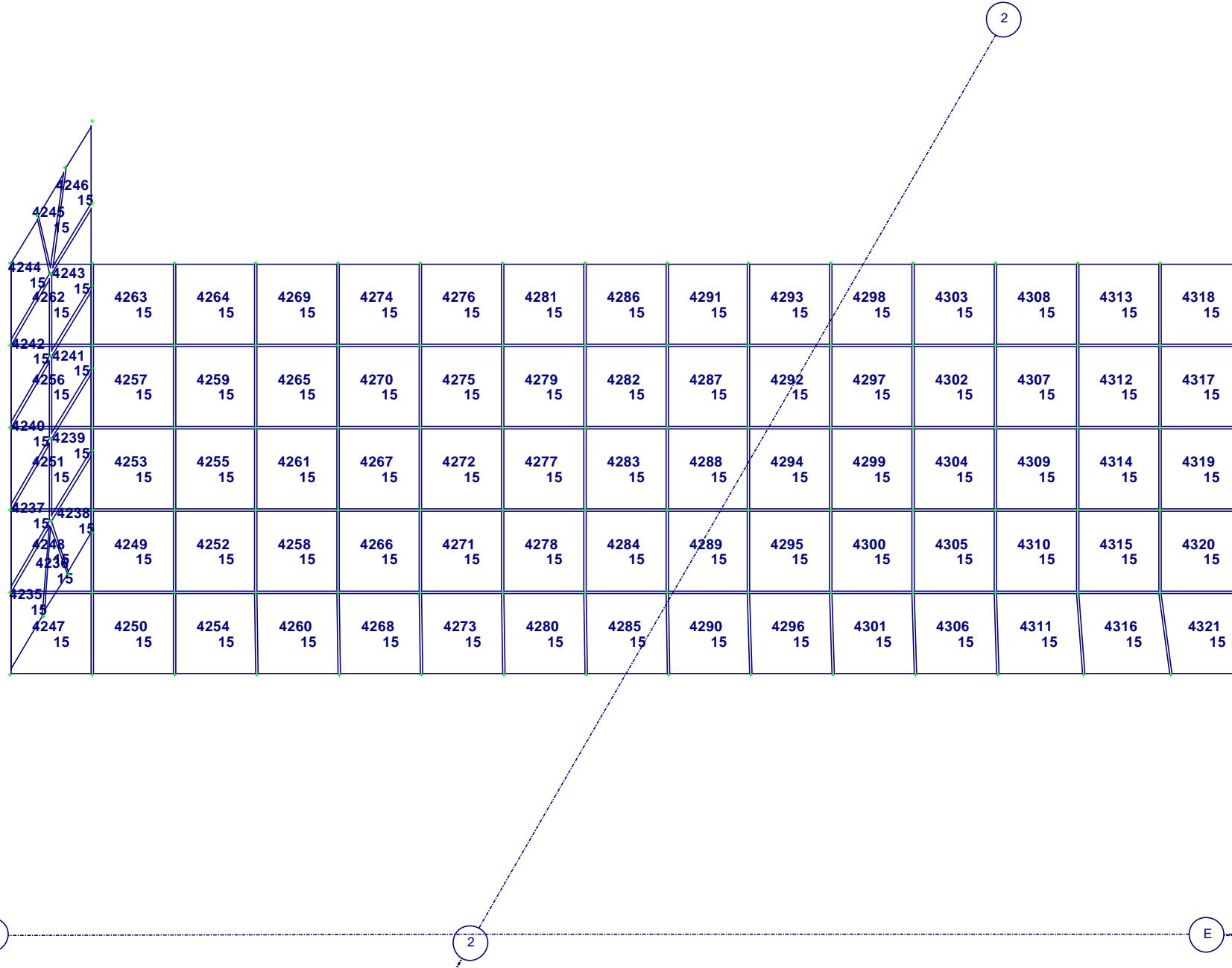


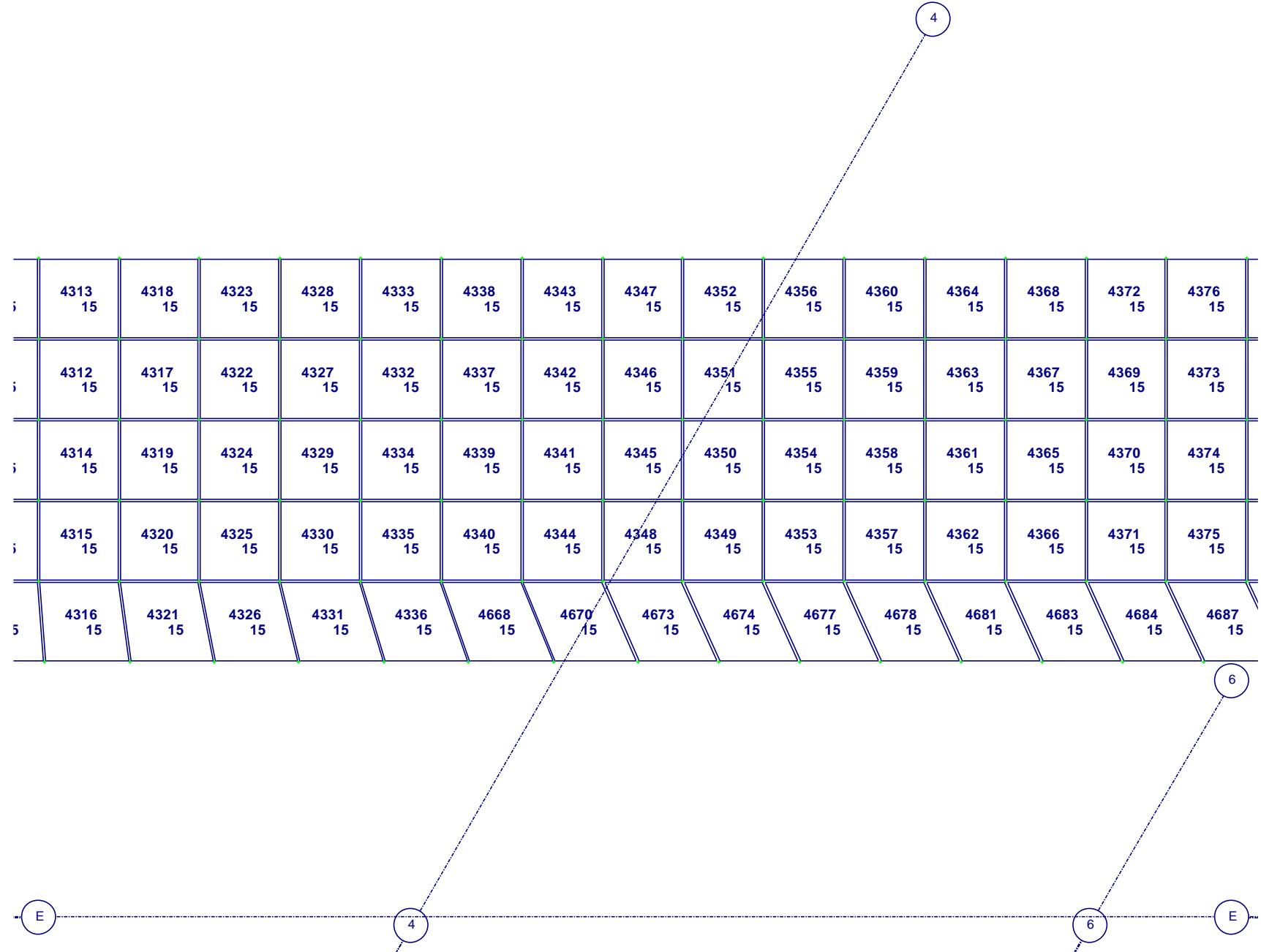


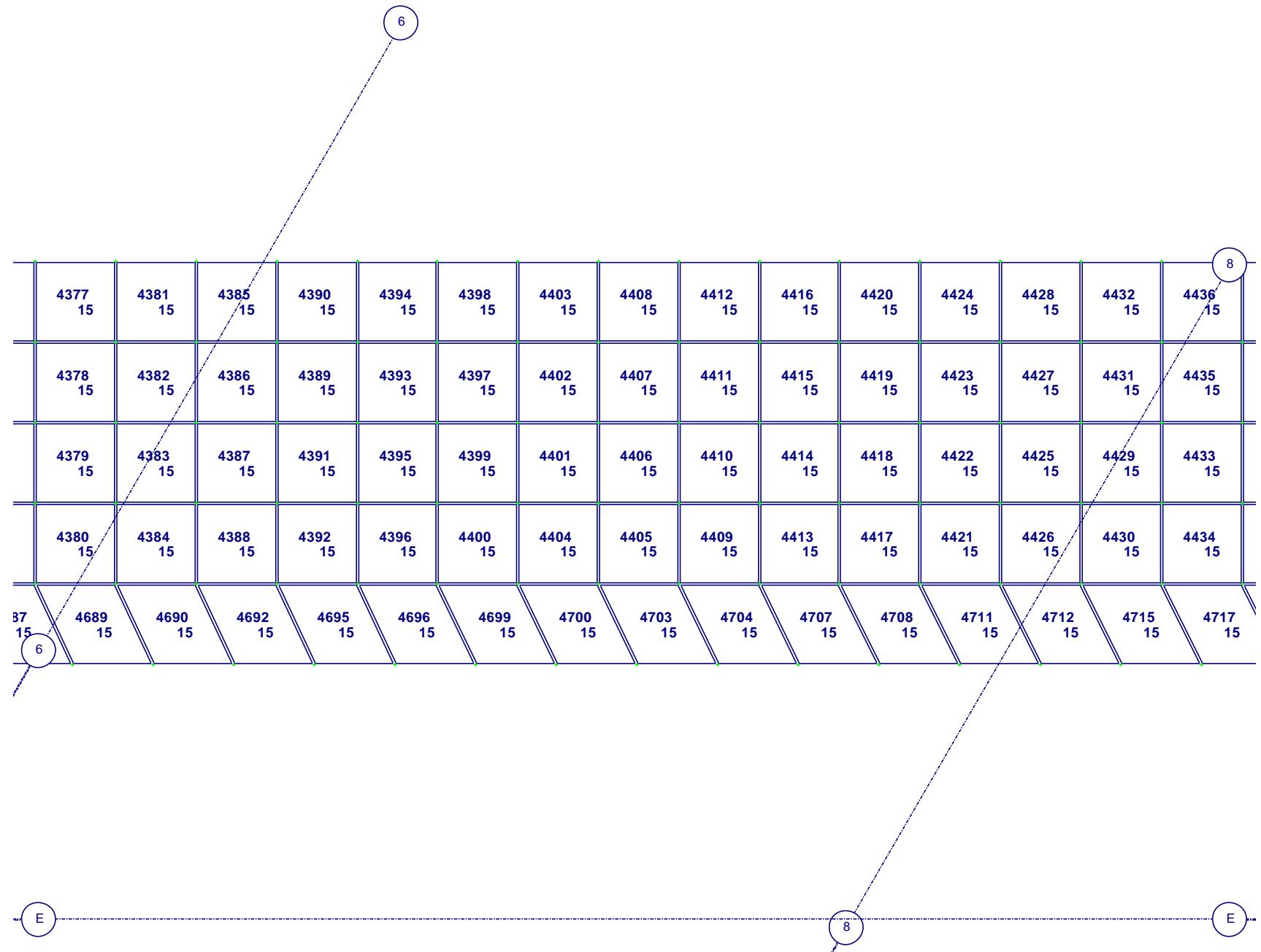


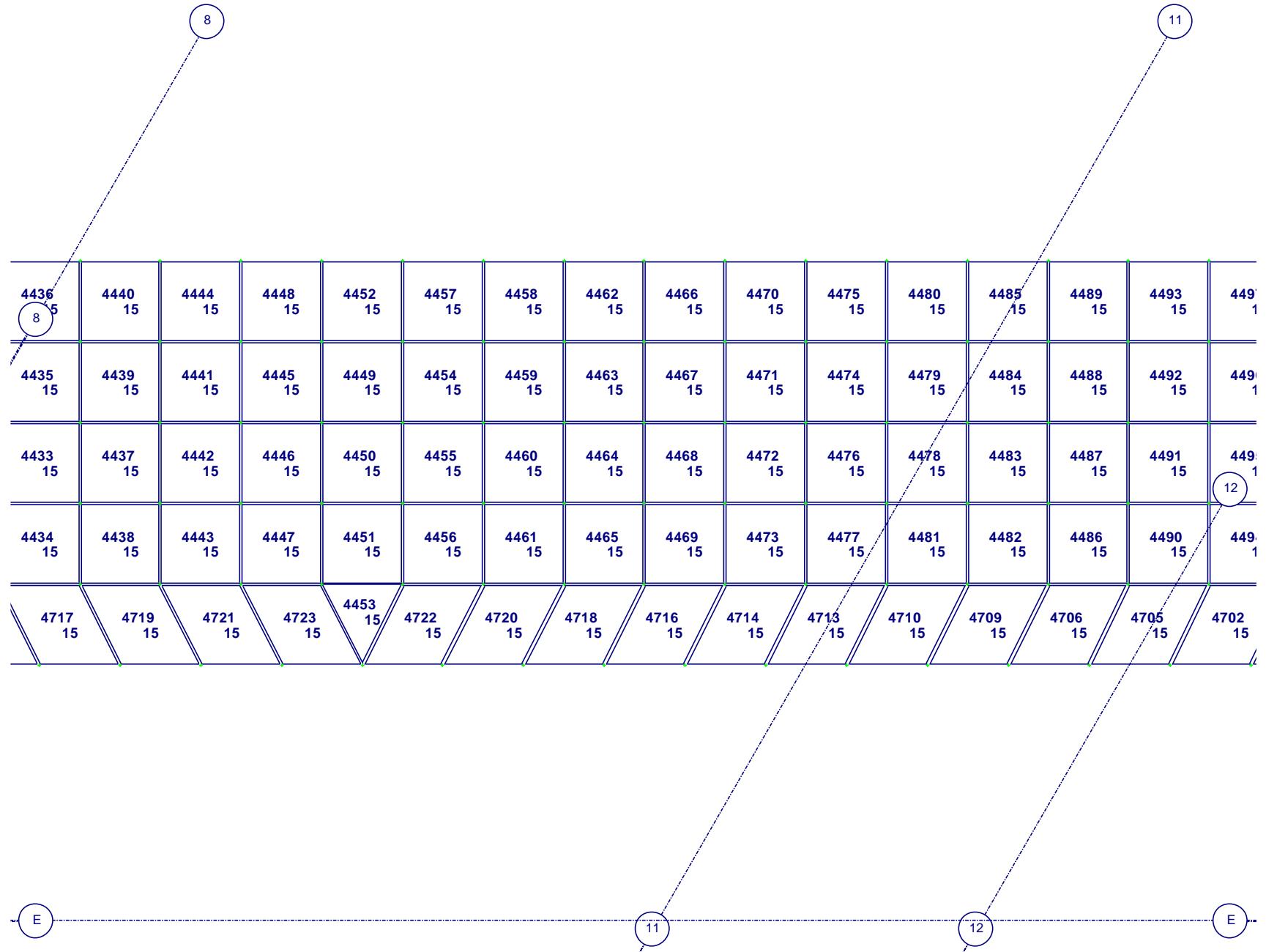


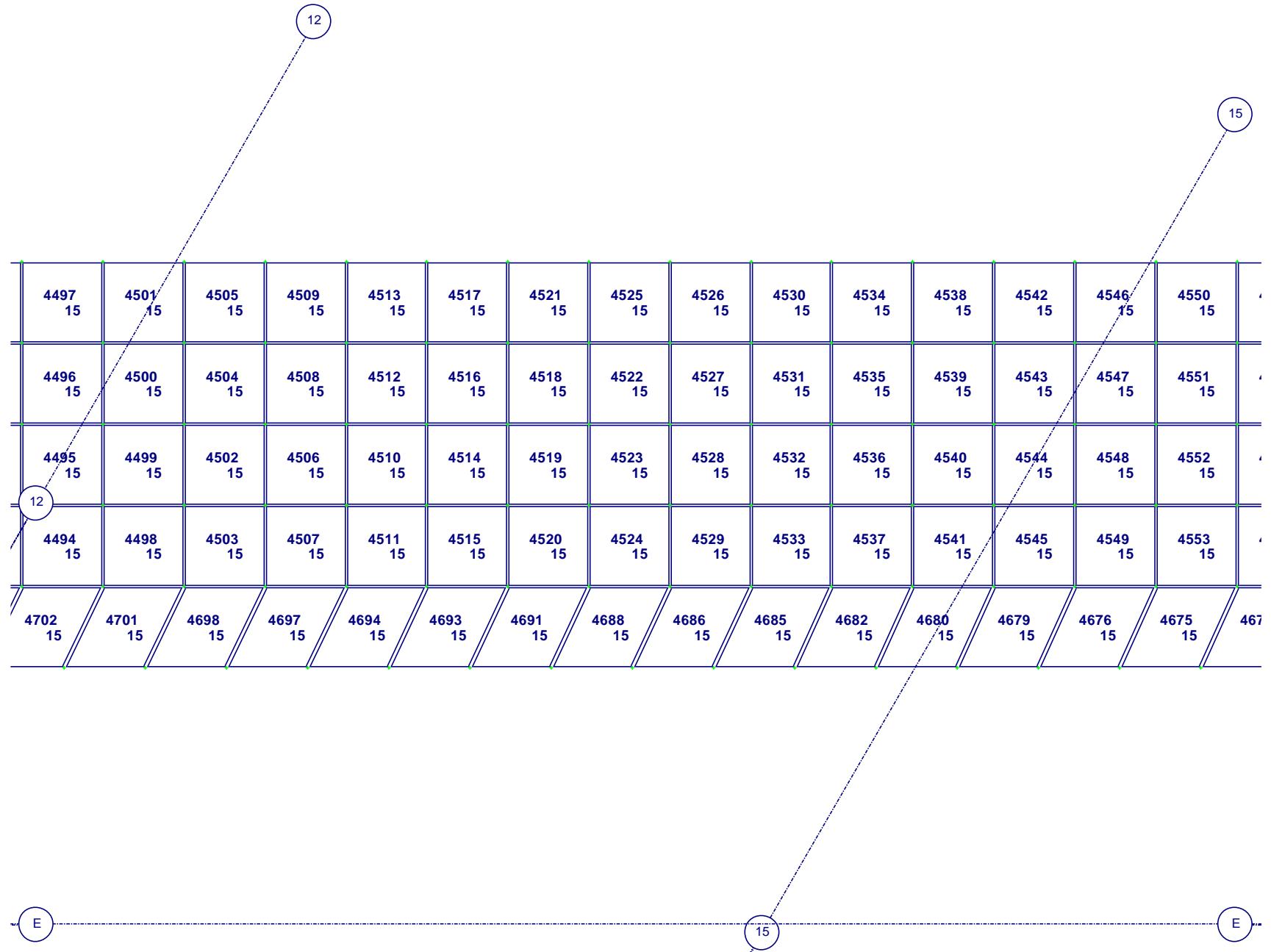


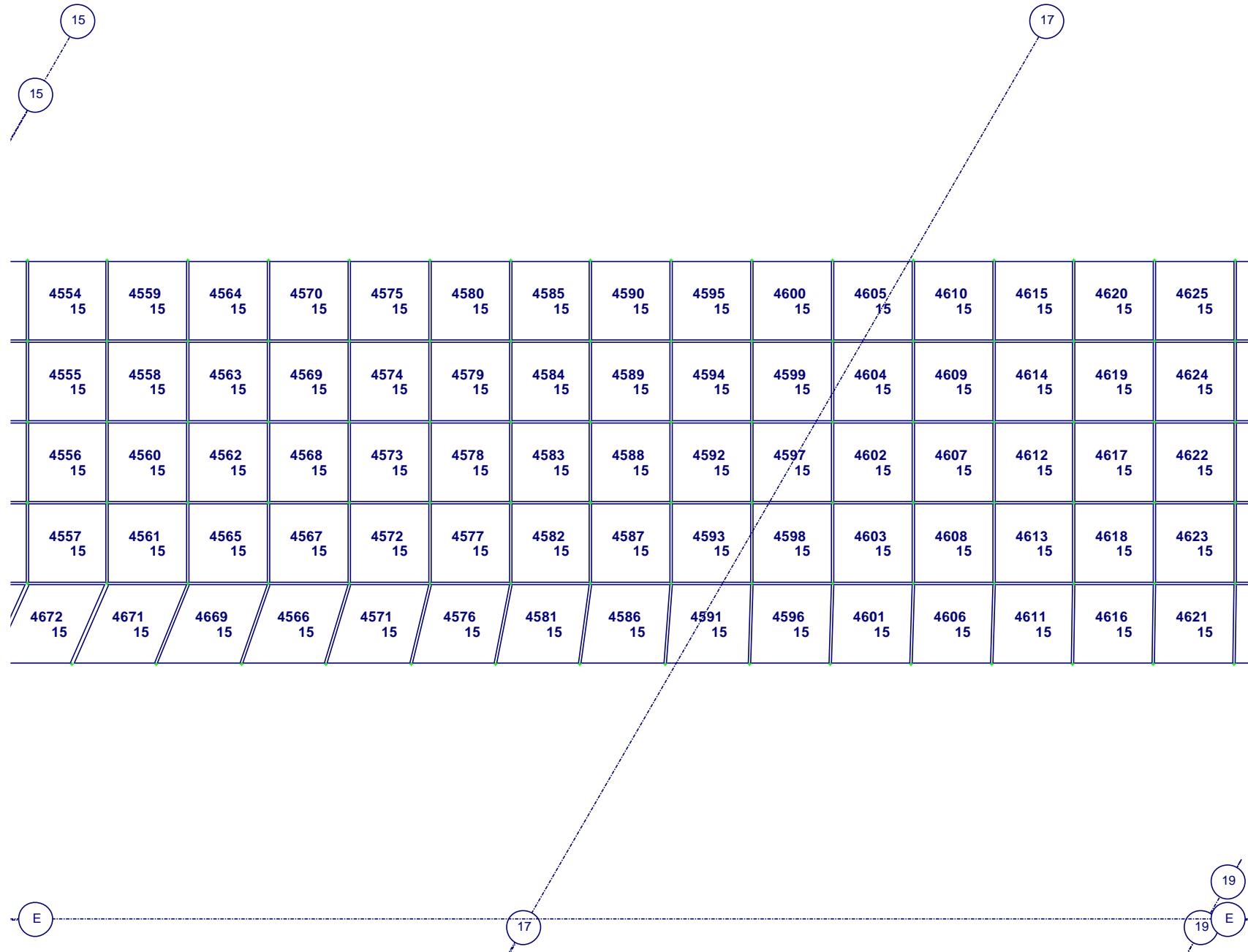


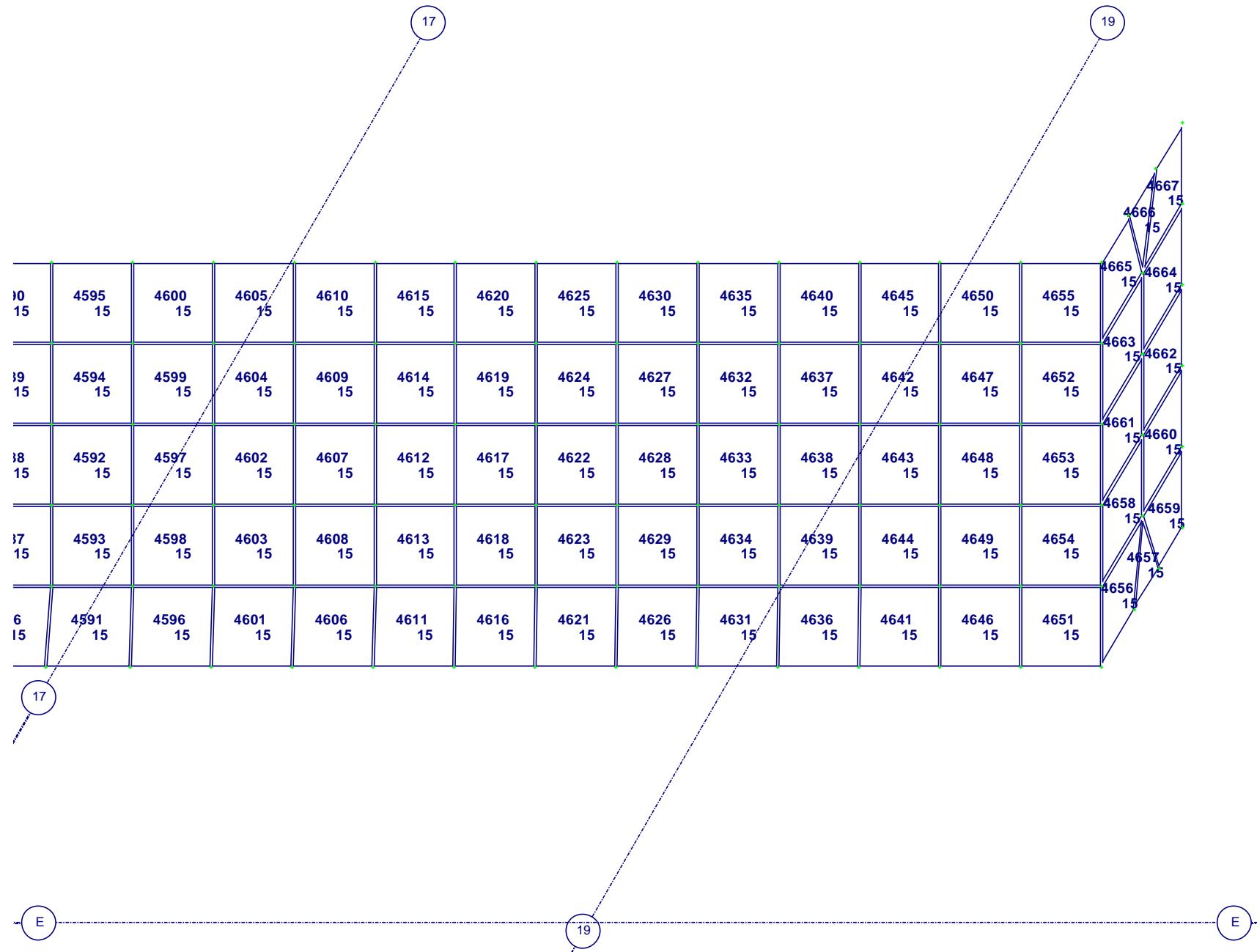








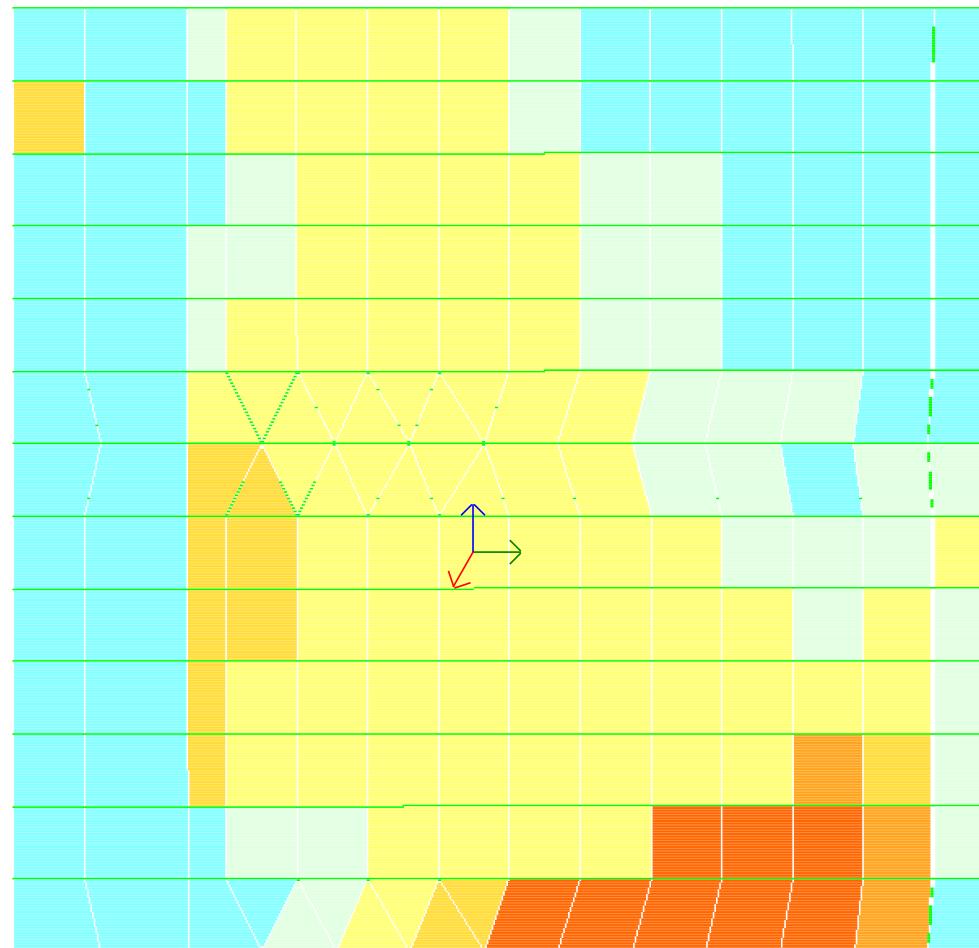
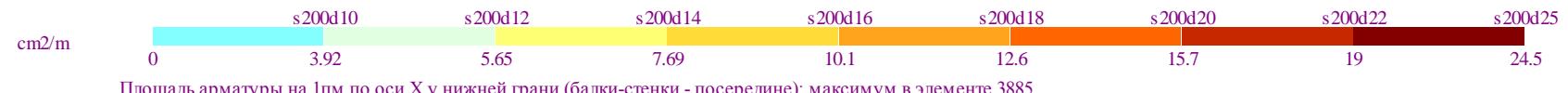


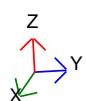
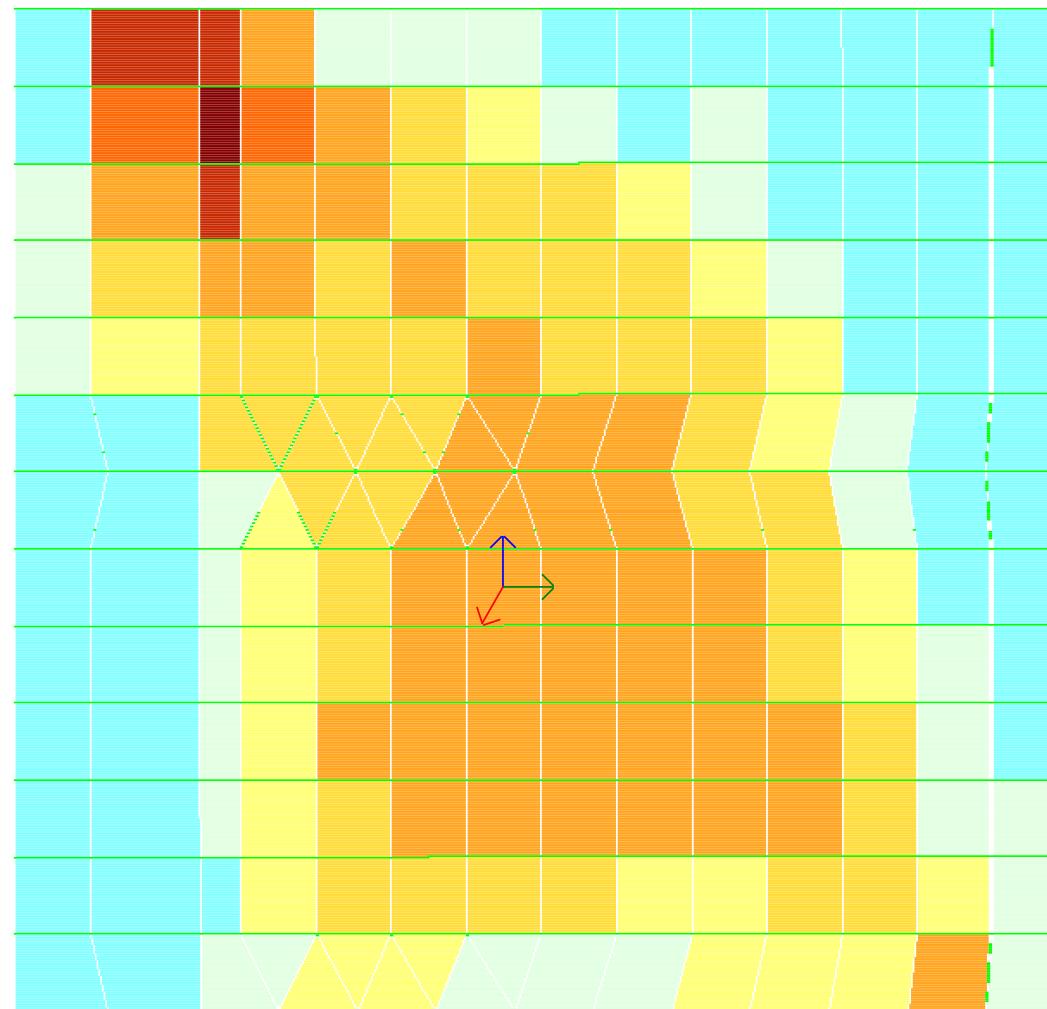


**Приложение 3**  
**Результаты расчета армирования**

## **Армирование стен**

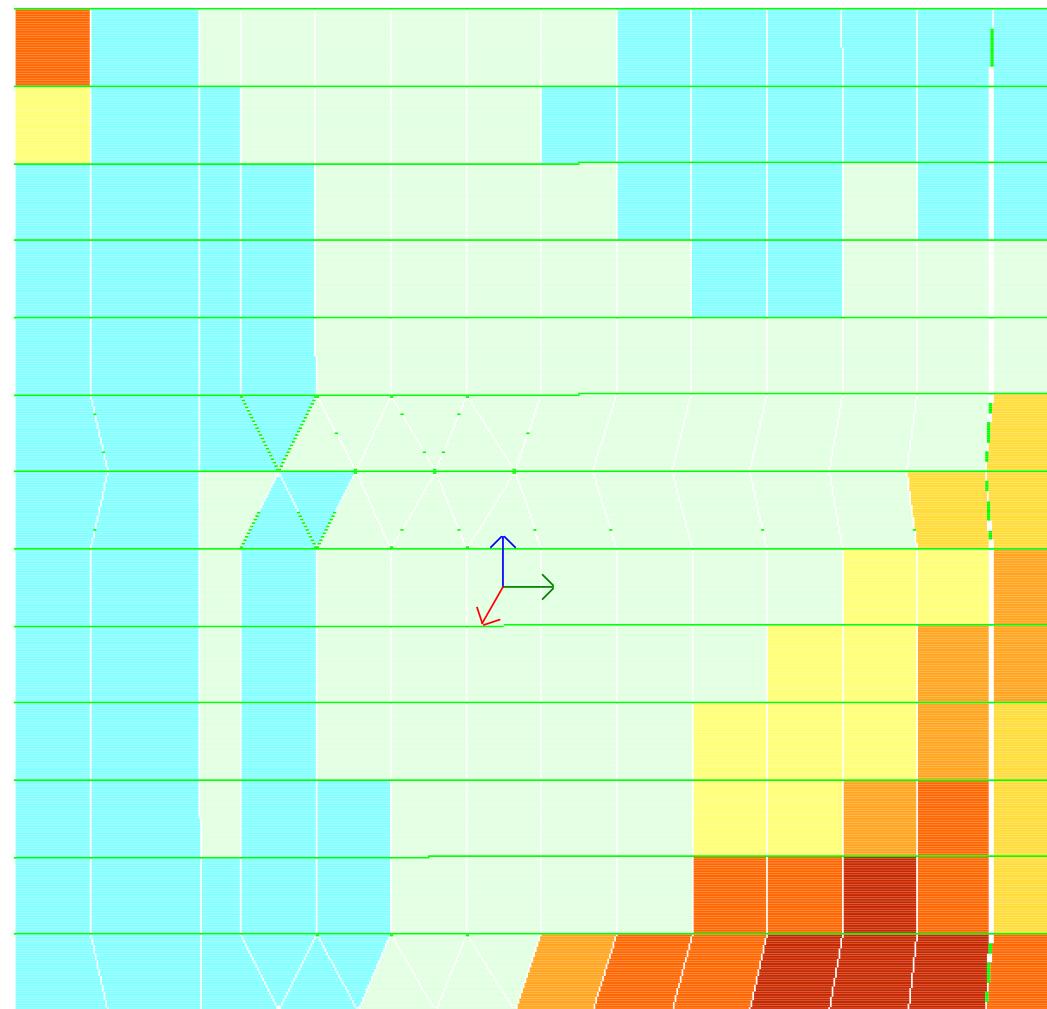
## Армирование стен по осям «2» и «21»(симметричное)





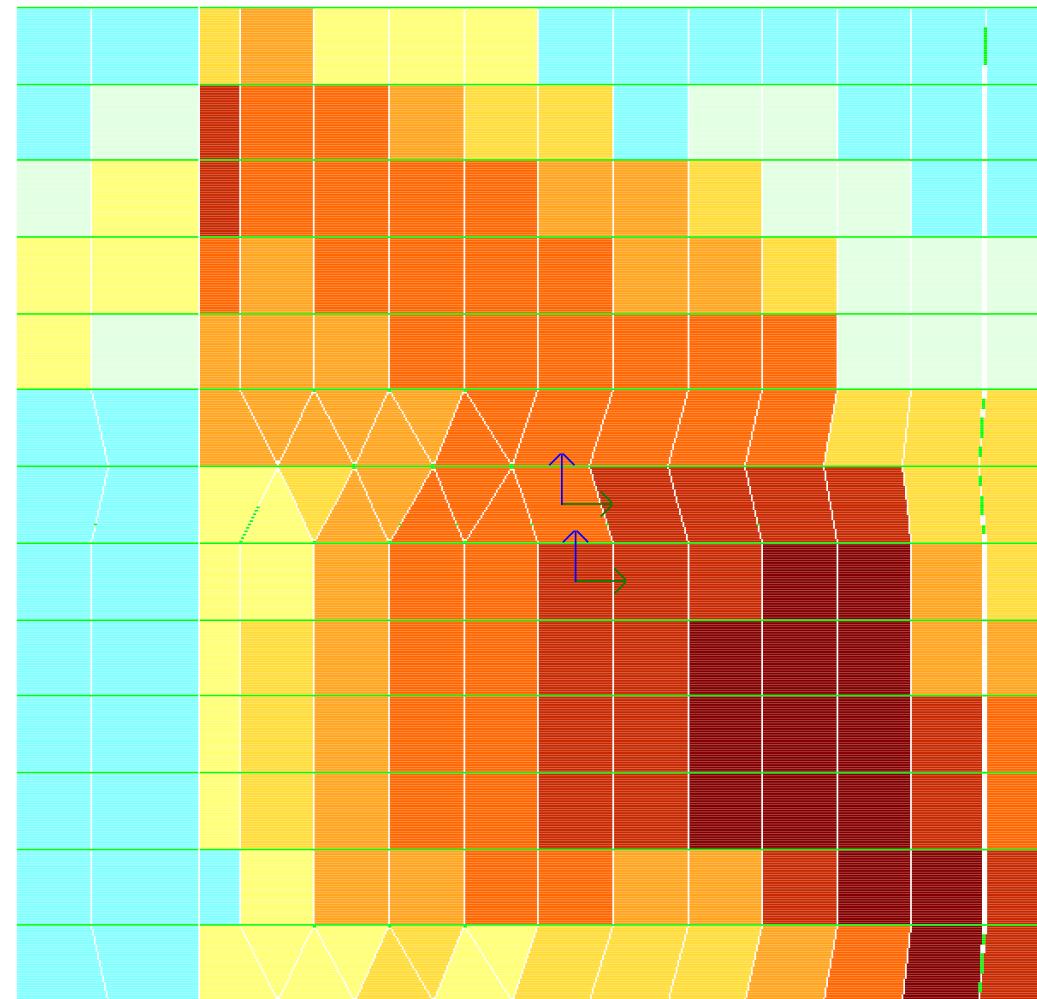


Площадь арматуры на 1pm по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219





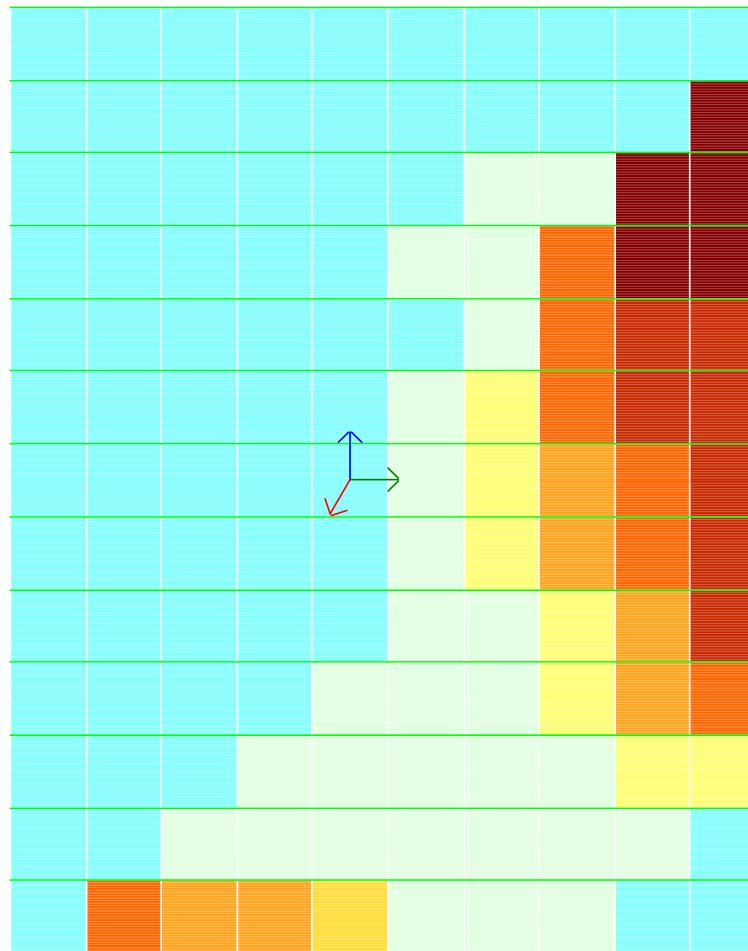
Площадь арматуры на 1м по оси Y у верхней грани; максимум в элементе 2942



### Армирование стен по оси «Д» между осями «0-2» и «21-22»(симметричное)

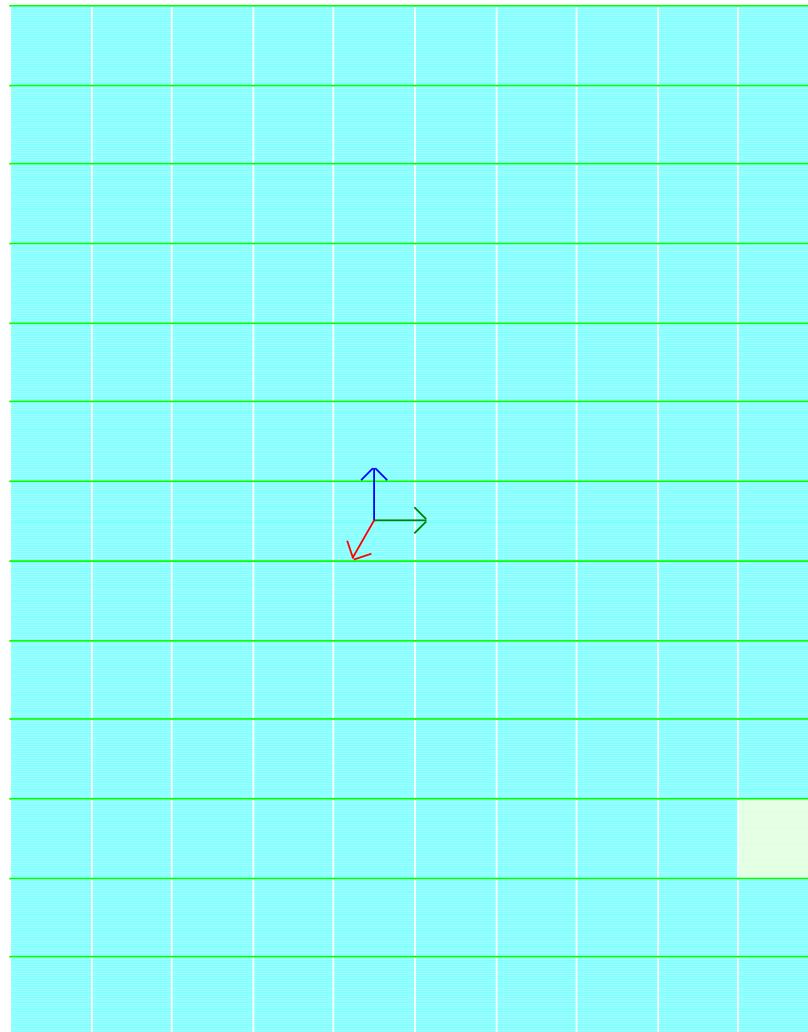


Площадь арматуры на 1м по оси X у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 3885



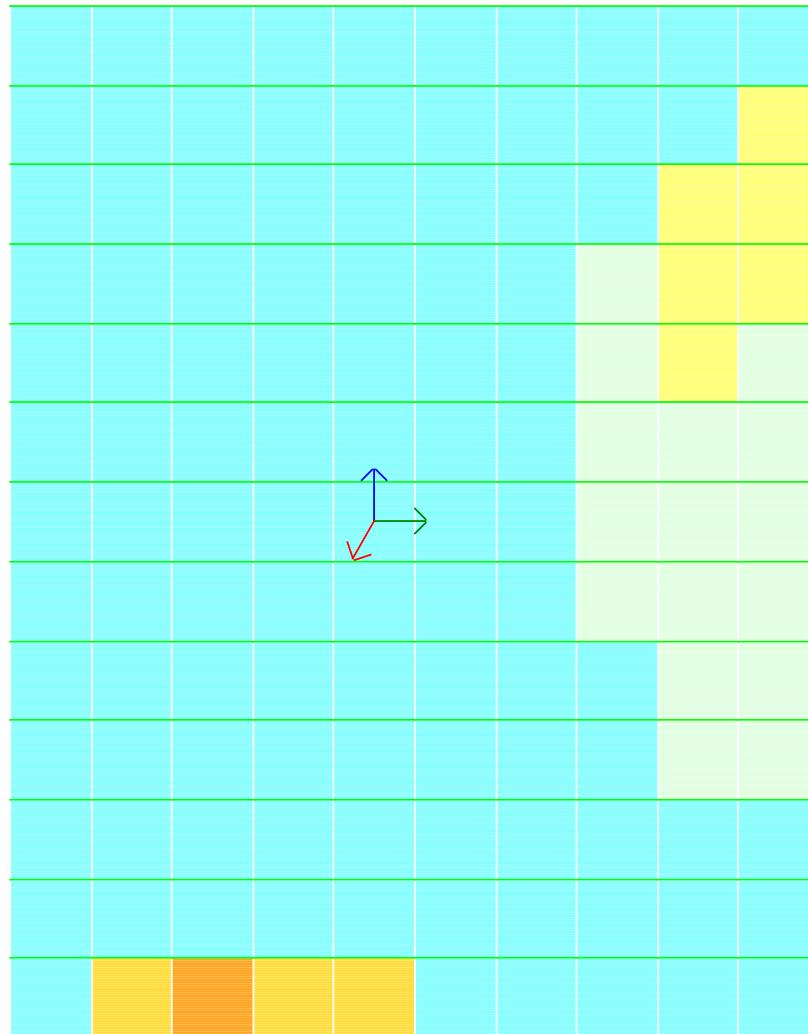


Площадь арматуры на 1м по оси X у верхней грани; максимум в элементе 3798



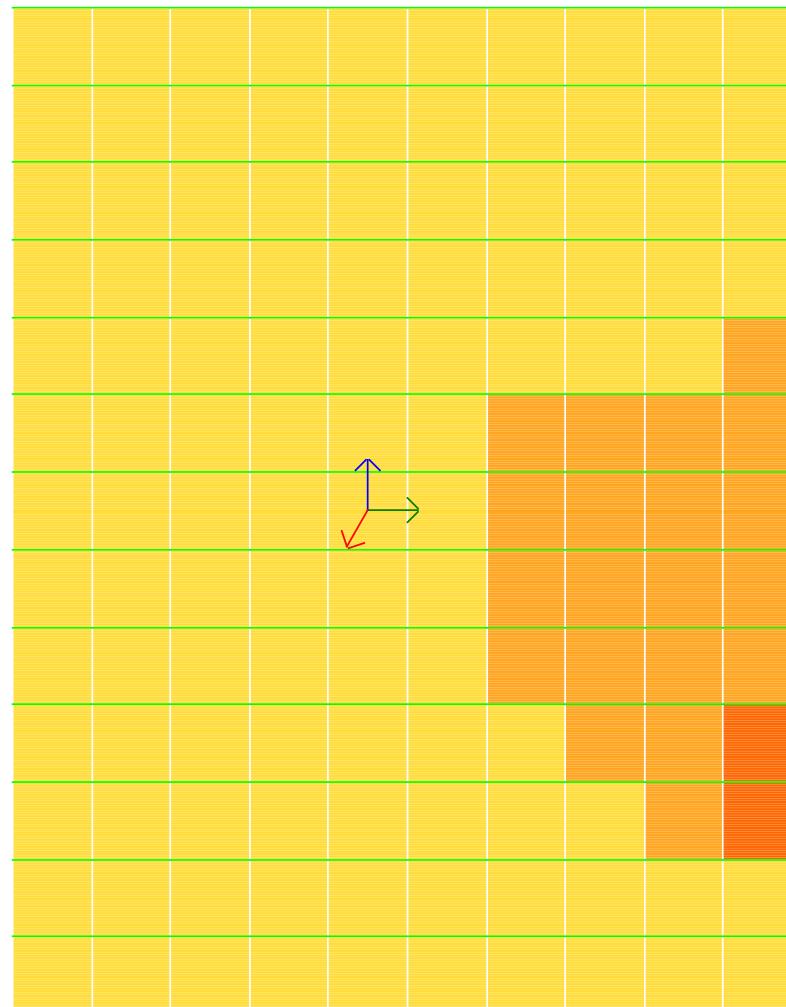


Площадь арматуры на 1м по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219





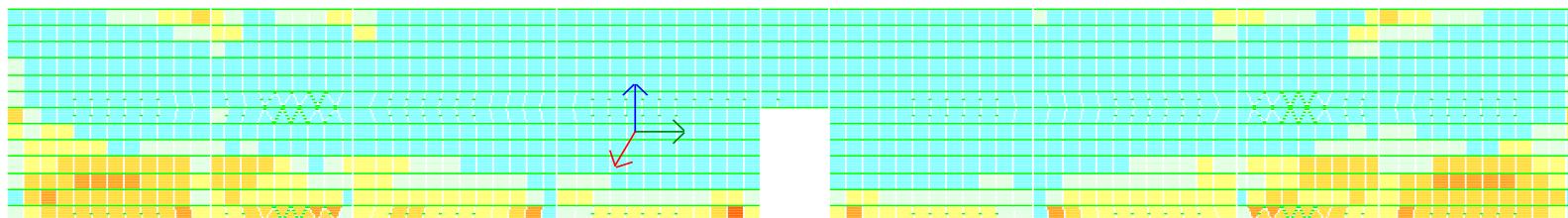
Площадь арматуры на 1пм по оси Y у верхней грани; максимум в элементе 2207



## Армирование стены по оси «E»

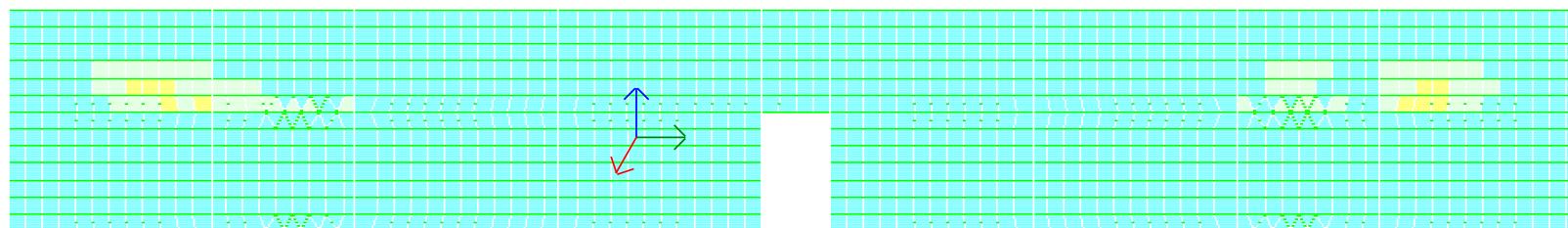


Площадь арматуры на 1pm по оси X у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 3885



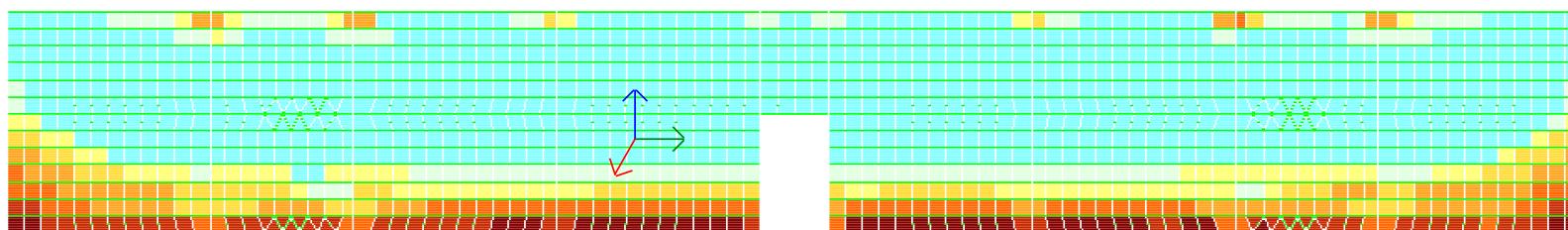


Площадь арматуры на 1м по оси X у верхней грани; максимум в элементе 3798



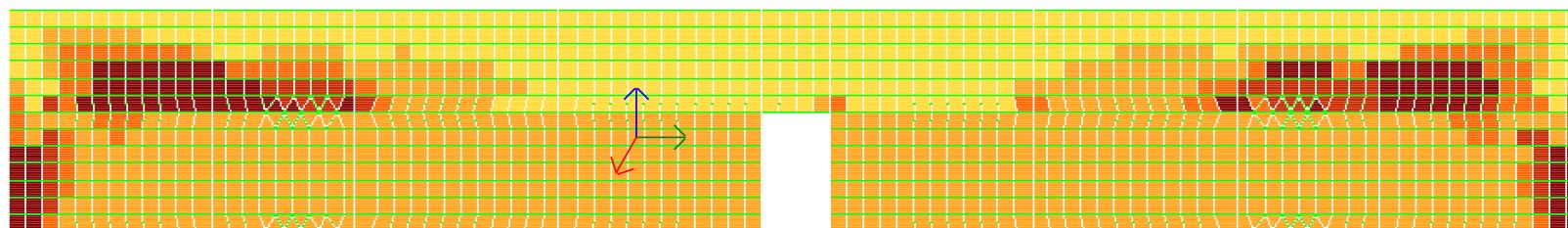


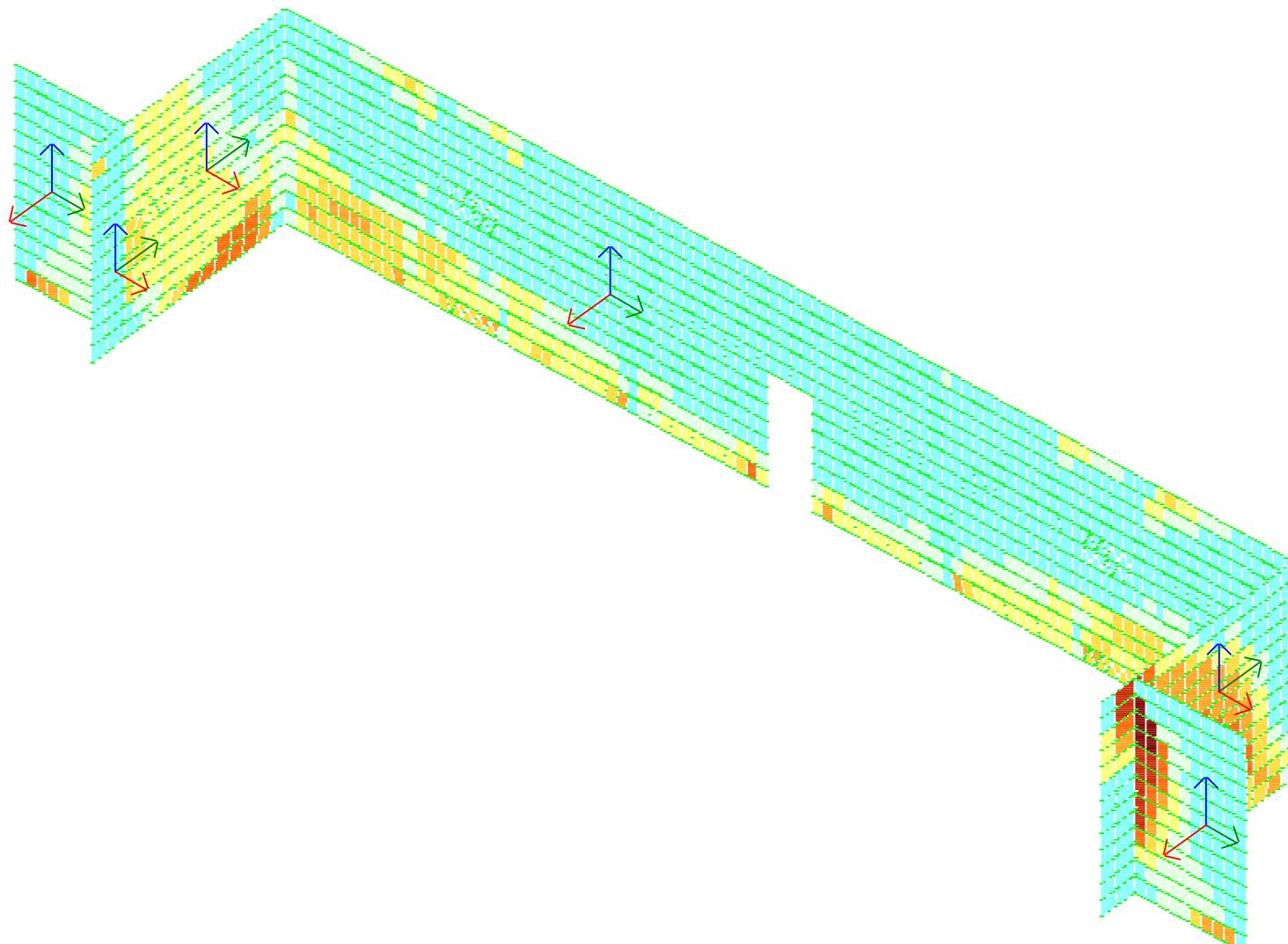
Площадь арматуры на 1м по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219

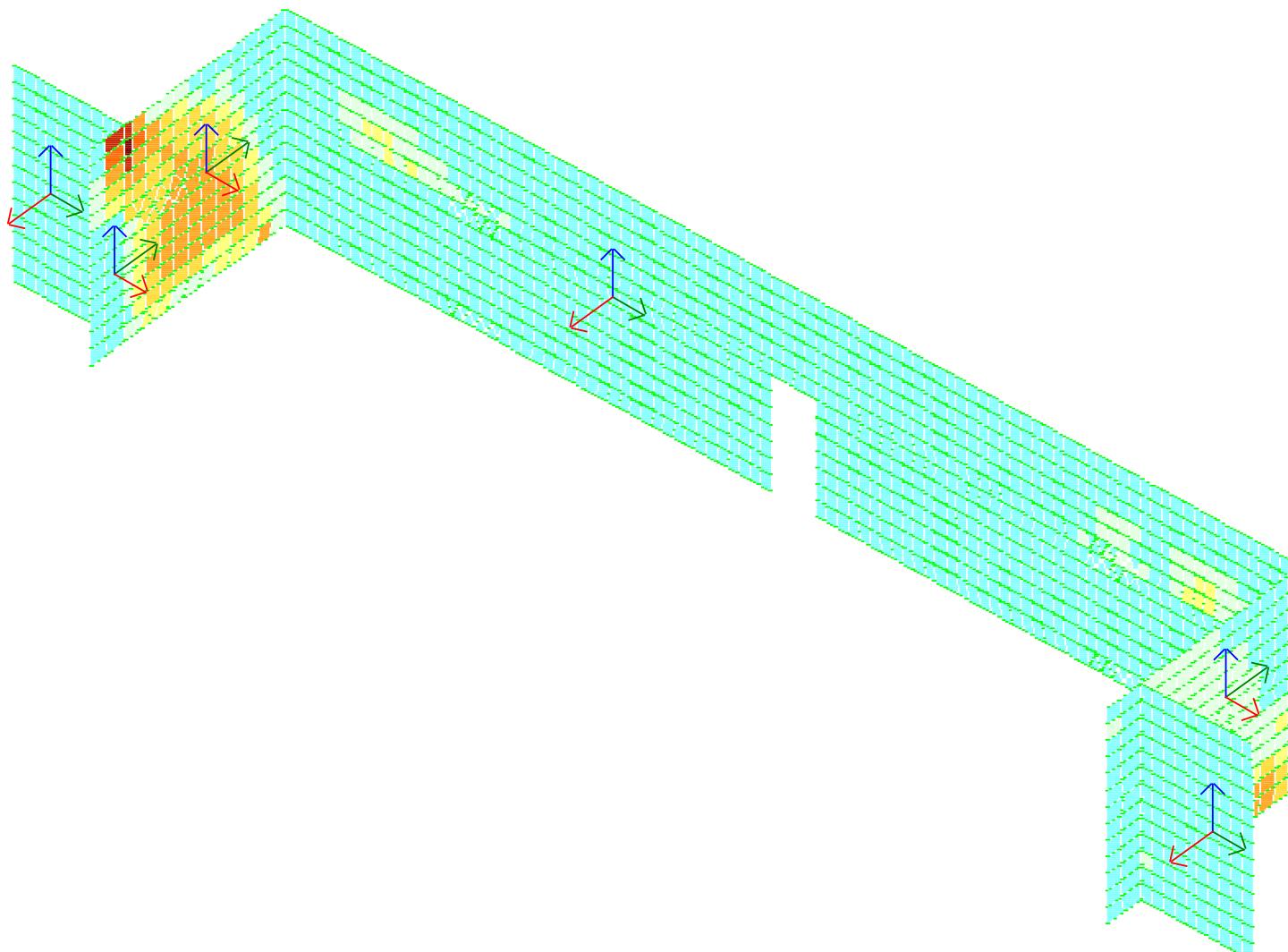
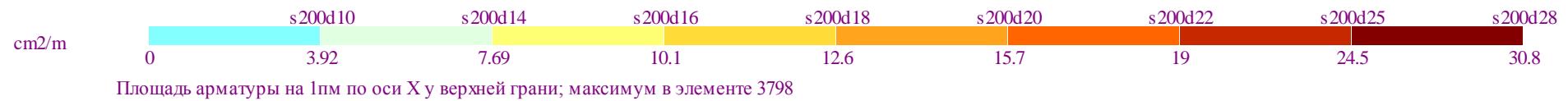


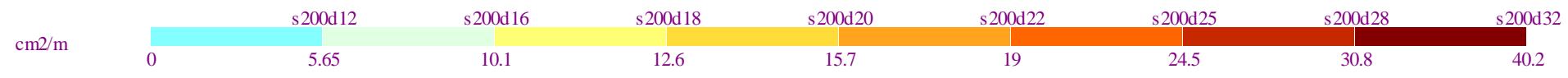


Площадь арматуры на 1м по оси Y у верхней грани; максимум в элементе 3245

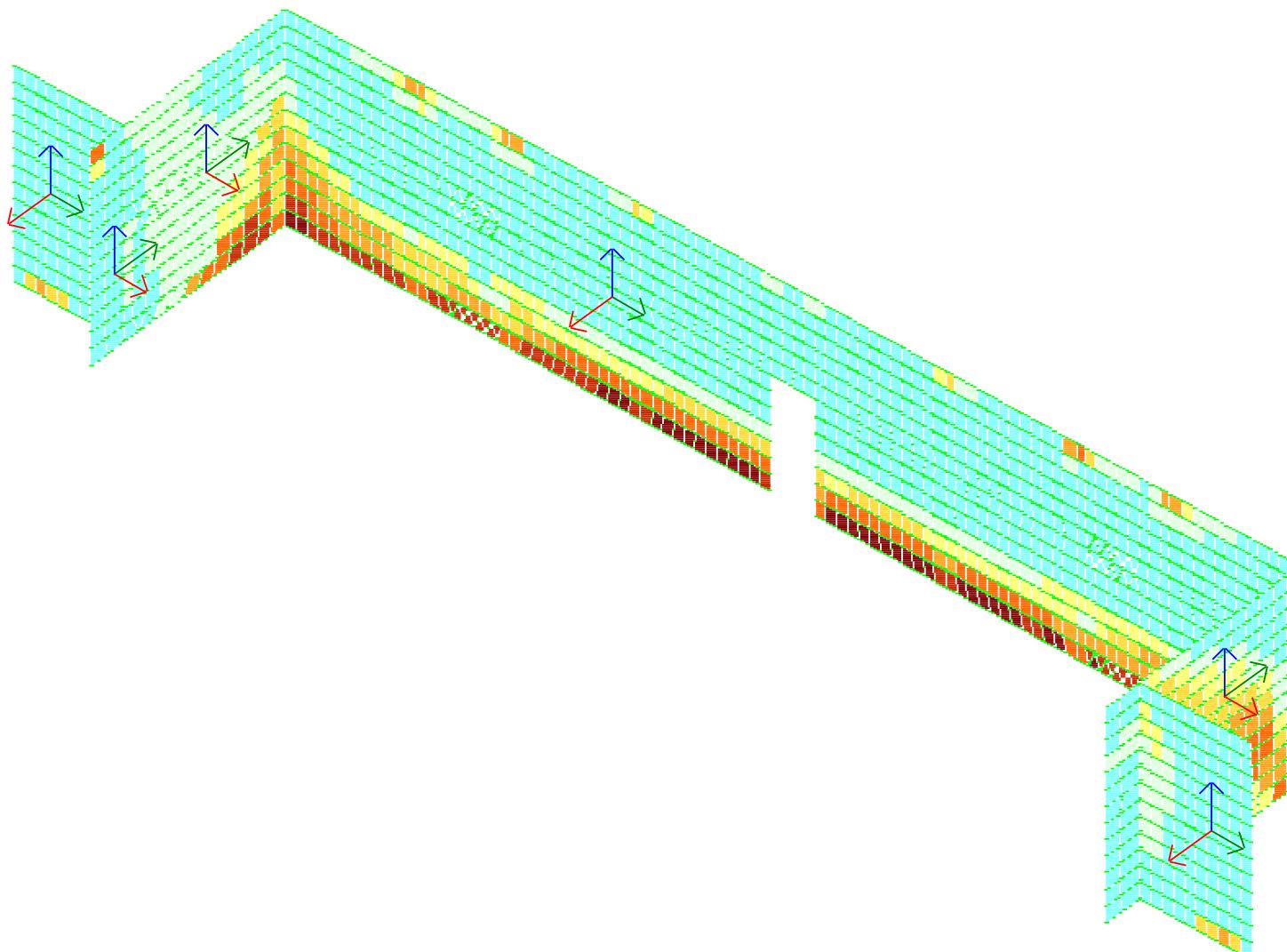


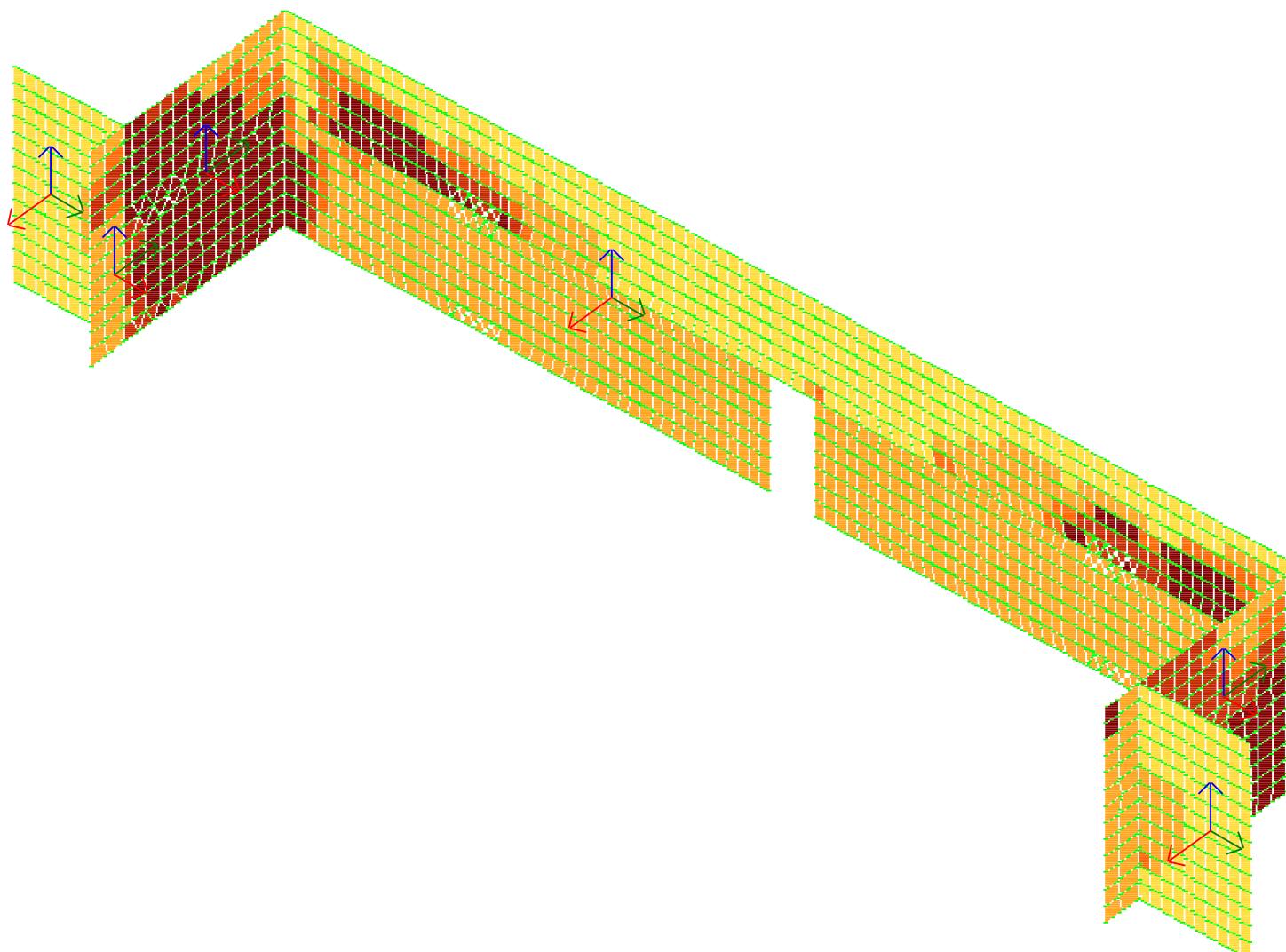






Площадь арматуры на 1пм по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219

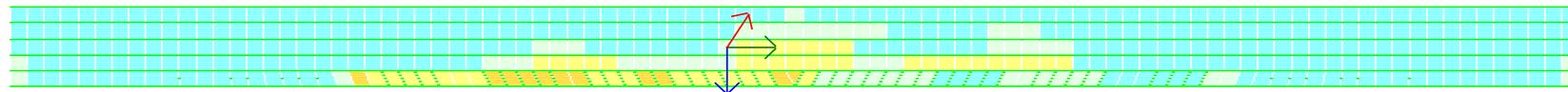




## Армирование стены по оси «Г» на отм. -4,590

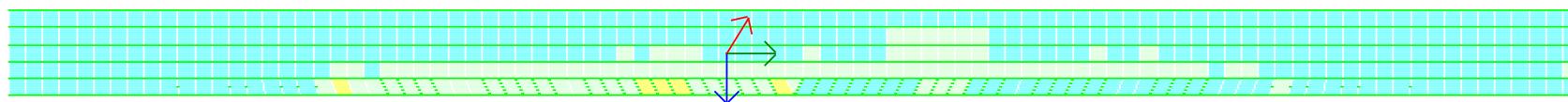


Площадь арматуры на 1пм по оси X у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 3885



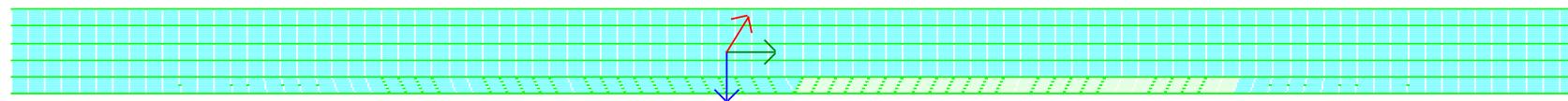


Площадь арматуры на 1пм по оси X у верхней грани; максимум в элементе 3798



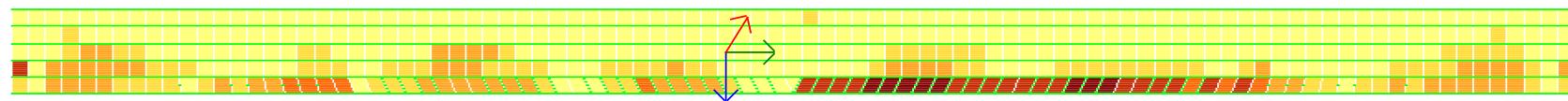


Площадь арматуры на 1м по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219





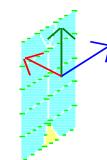
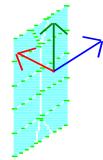
Площадь арматуры на 1м по оси Y у верхней грани; максимум в элементе 4709



## Армирование стен по осям «2» и «21» на отм. -4,590 между «Д» и «Г»

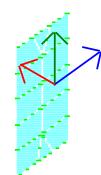
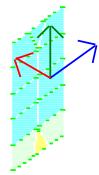


Площадь арматуры на 1пм по оси X у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 3885



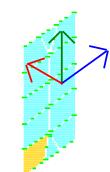
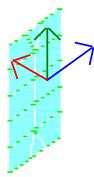


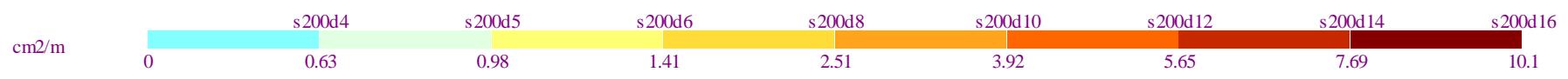
Площадь арматуры на 1м по оси X у верхней грани; максимум в элементе 3798



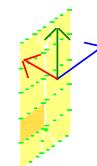
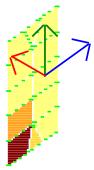


Площадь арматуры на 1м по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219





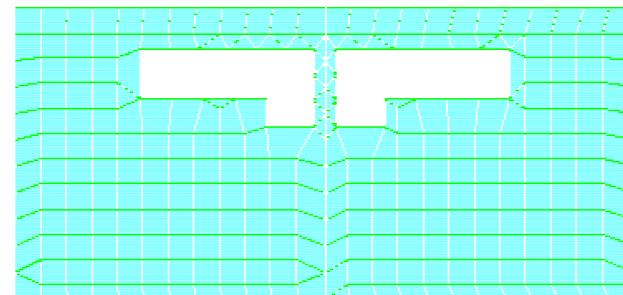
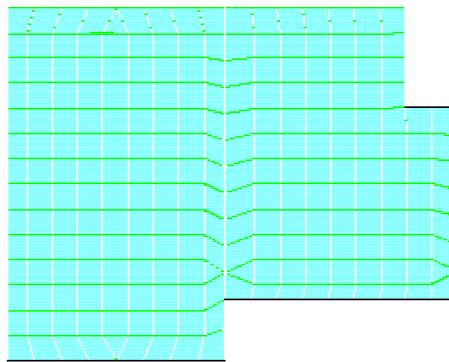
Площадь арматуры на 1м по оси Y у верхней грани; максимум в элементе 4235



## Армирование перекрытия на отм. -7,550

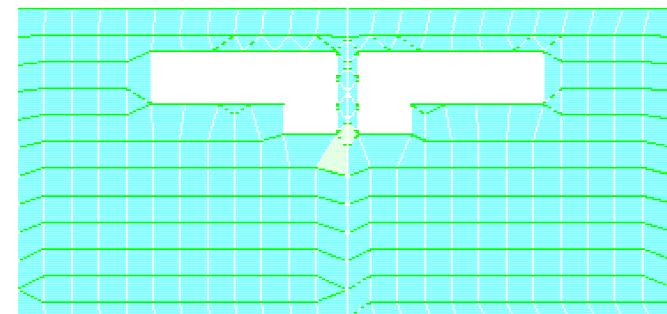
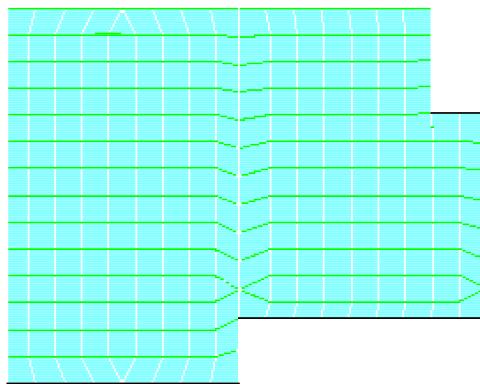


Площадь арматуры на 1м по оси X у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 3885



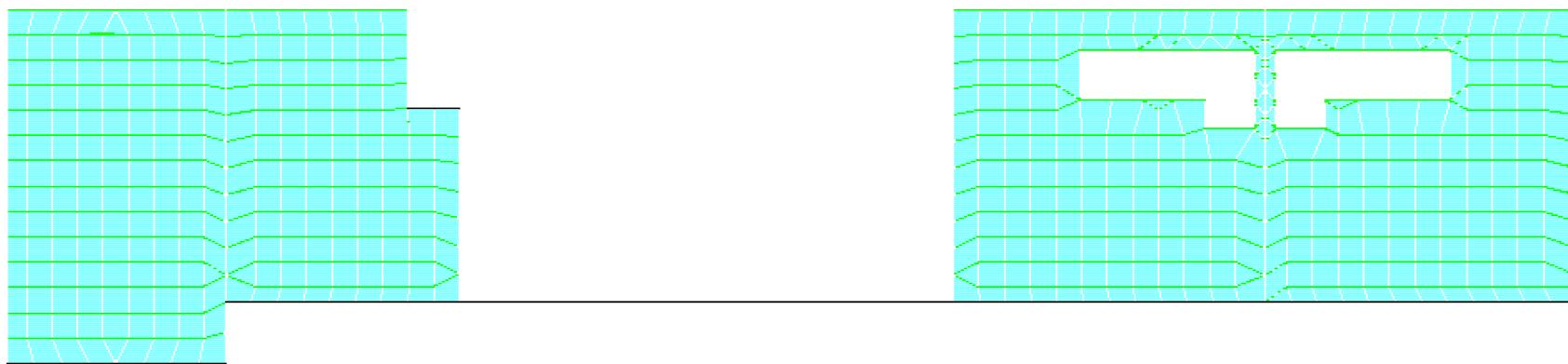


Площадь арматуры на 1м по оси X у верхней грани; максимум в элементе 3798



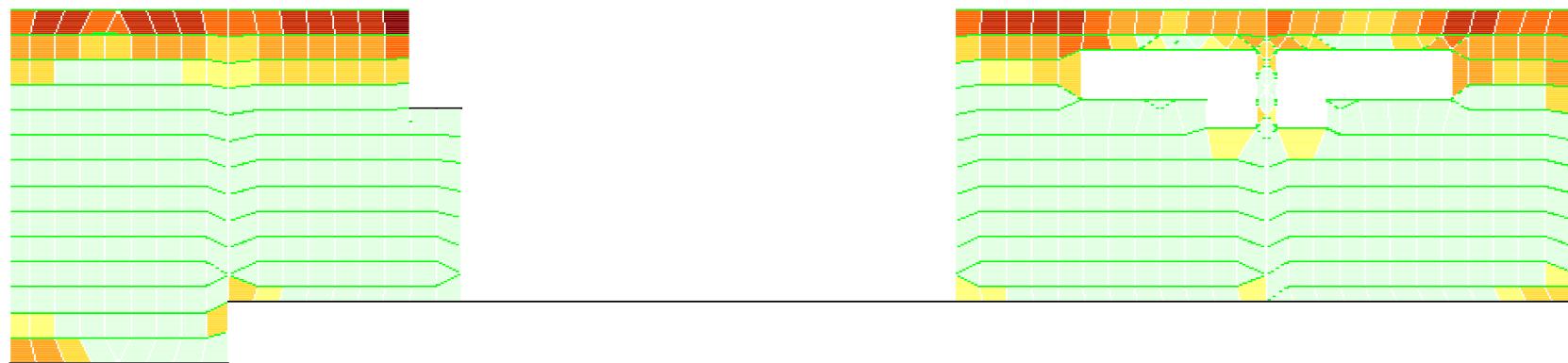


Площадь арматуры на 1пм по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219





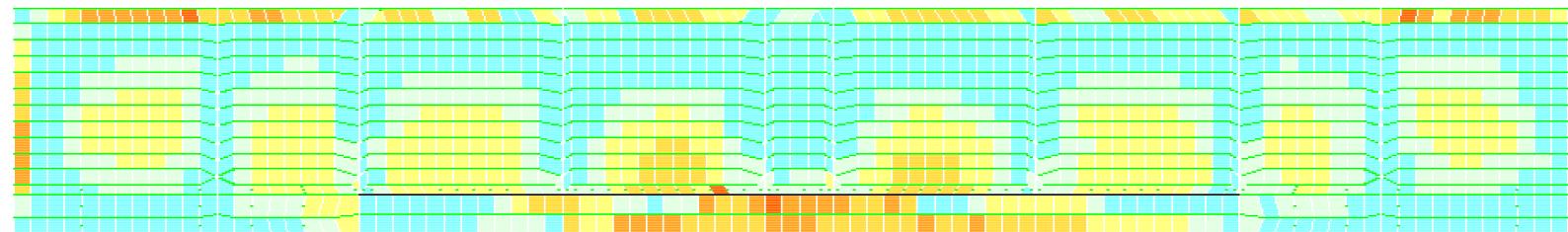
Площадь арматуры на 1пм по оси Y у верхней грани; максимум в элементе 927



### Армирование перекрытия на отм. -4,590

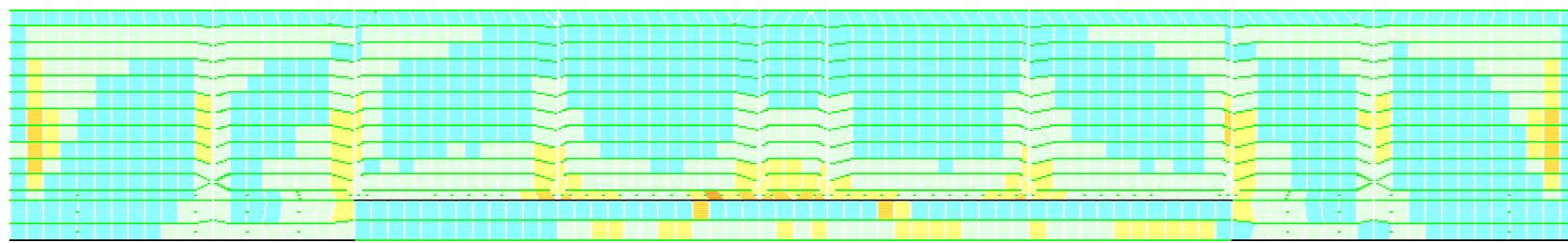


Площадь арматуры на 1пм по оси X у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 3885



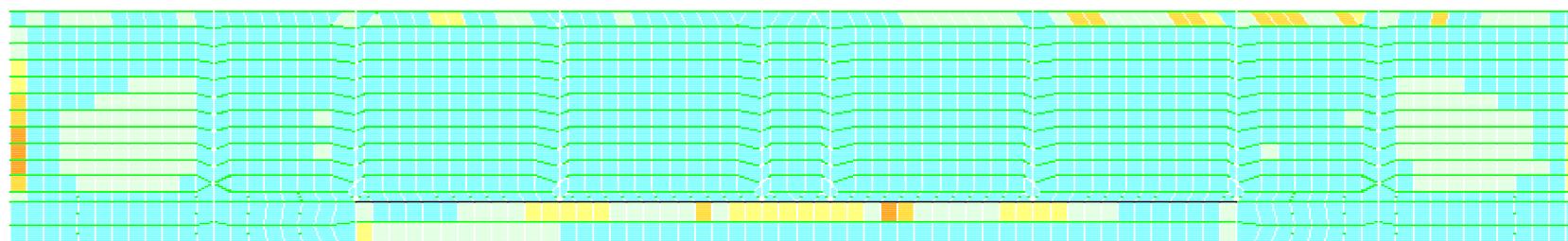


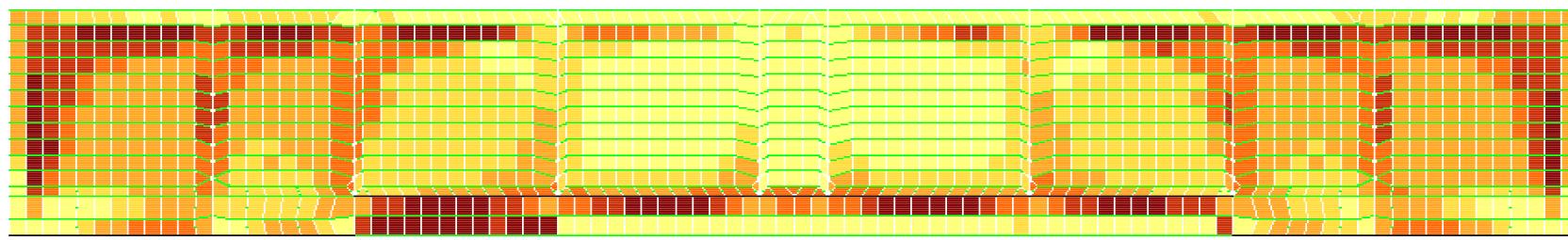
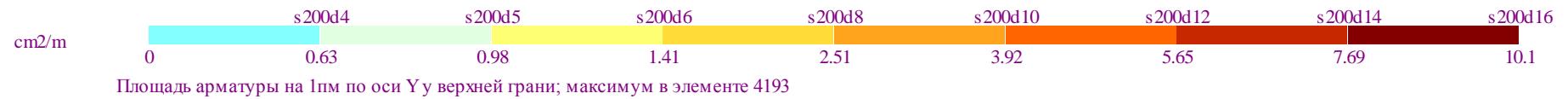
Площадь арматуры на 1пм по оси X у верхней грани; максимум в элементе 3798



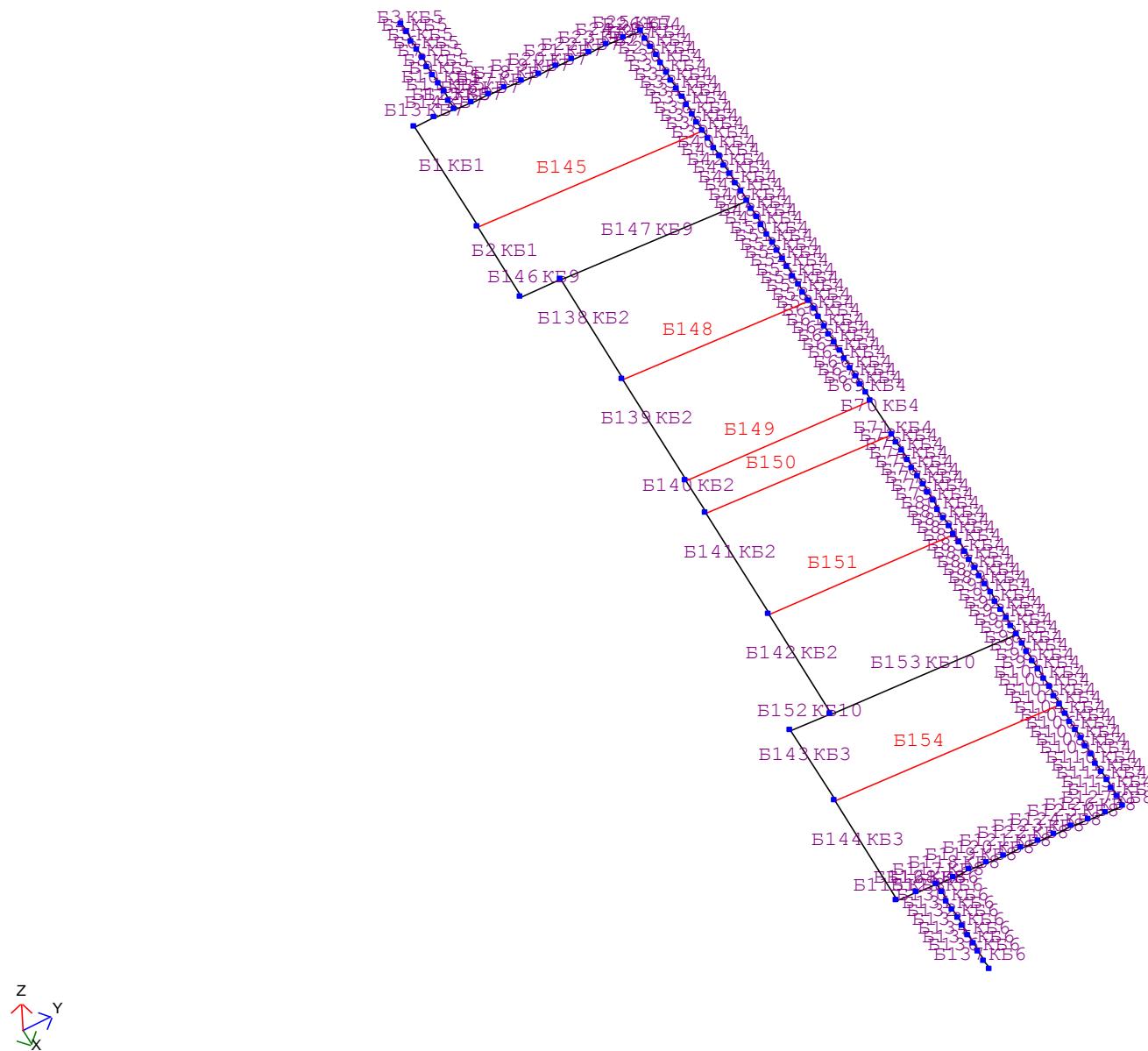


Площадь арматуры на 1пм по оси Y у нижней грани (балки-стенки - посередине); максимум в элементе 2219

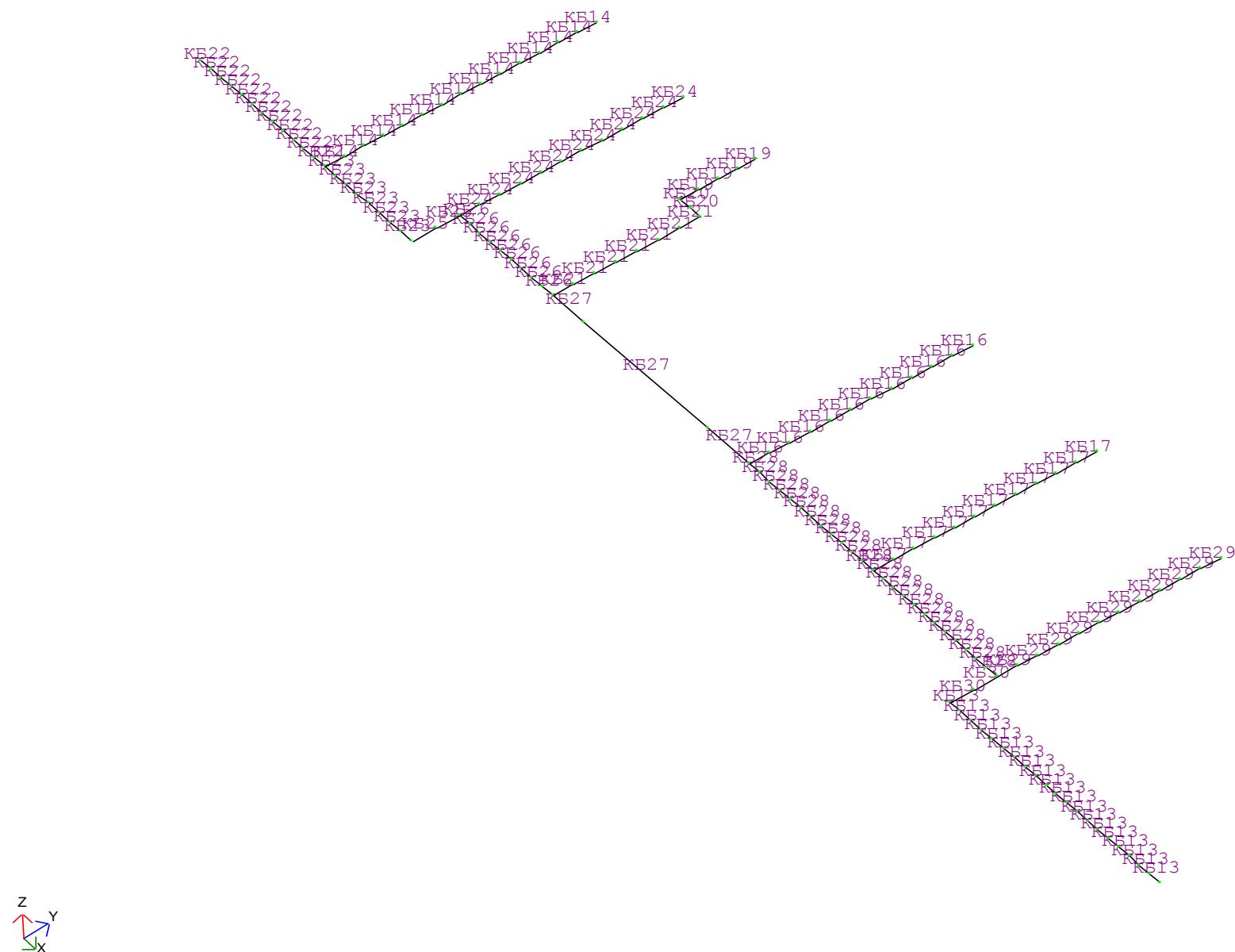




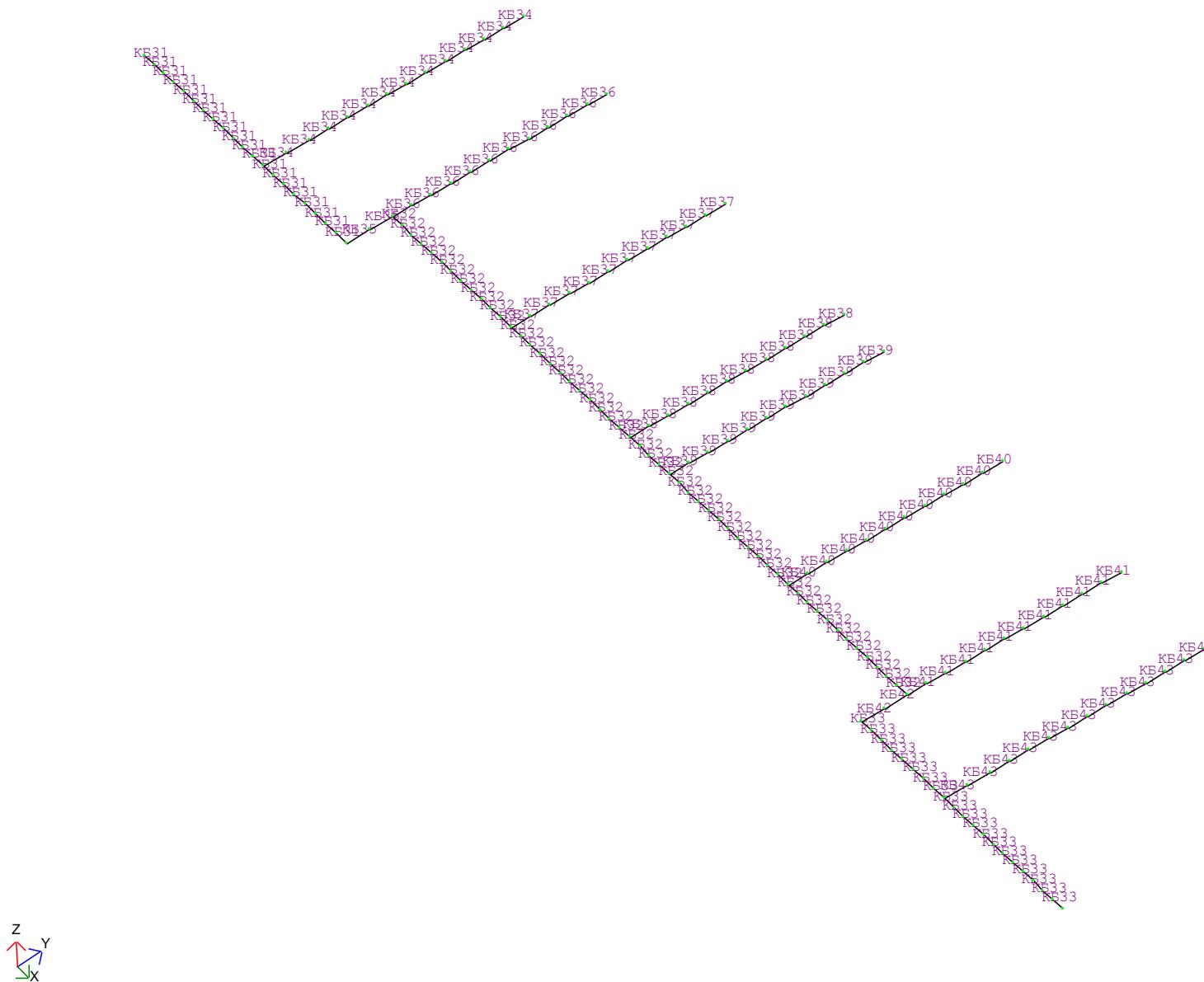
## Схема конструктивных элементов фундаментных балок



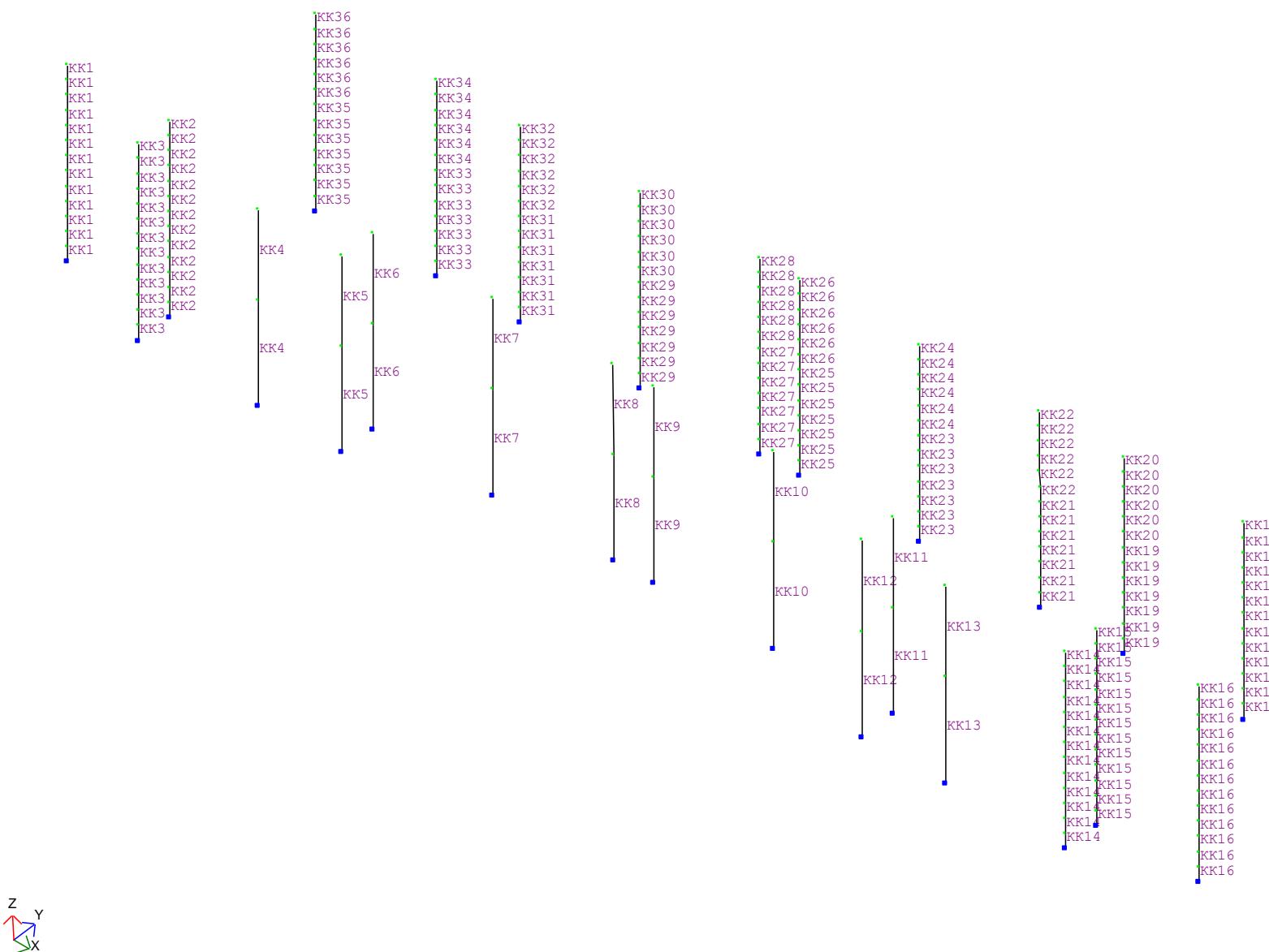
## **Схема конструктивных элементов балок 2-го на отм. -7.550)**



## Схема конструктивных элементов балок автопроезда на отм. -4,590



## Схема конструктивных элементов колонн каркаса



*X*  
*Y*  
*Z*

## **Армирование фундаментных балок**

## **Армирование балок каркаса на отм. -7.550**

## **Армирование балок каркаса на отм. -4.590**

## **Армирование колонн каркаса**

## ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

### КРАТКОЕ ОПИСАНИЕ МОДУЛЕЙ АРМИРОВАНИЯ

Модуль **СТЕРЖЕНЬ** - косое внецентренное нагружение с кручением.

Модуль выполняет подбор арматуры при наличии в сечениях стержня:

- нормальной силы (сжатие или растяжение)  $N$ ;
- крутящего момента  $M_k$ ;
- изгибающих моментов в двух плоскостях  $M_y, M_z$ ;
- перерезывающих сил  $Q_z, Q_y$ .

Выполняется расчет по предельным состояниям первой и второй группы (прочность и трещиностойкость). Армируемые сечения: прямоугольное, тавровое, двутавровое, коробчатое, круглое и кольцевое (данные сечения имеют хотя бы одну ось симметрии); крестовое, тавровое со смещенной полкой, уголковое (данные сечения несимметричные).

По желанию пользователя может быть выбран алгоритм подбора арматуры:

- Алгоритм дискретной арматуры с приоритетным расположением стержней в угловых зонах сечения. Режим - выделять угловые стержни.
- Алгоритм распределенной арматуры с равномерным расположением расчетных площадей арматуры вдоль нижней и верхней стороны сечения ("размазанная" арматура). Режим - не выделять угловые стержни. Данный алгоритм не допускается в таких случаях:
  - при расчете пространственного стержня, в котором один из изгибающих моментов ( $M_y$  или  $M_z$ ) больше другого на 10%;
  - при наличии арматуры, обусловленной действием крутящего момента, которая располагается по сторонам сечения и не может быть "размазана";
  - в двутавровом сечении;
  - При наличии преобладающего момента  $M_z$ .

Для этих случаев принудительно используется алгоритм дискретной арматуры.

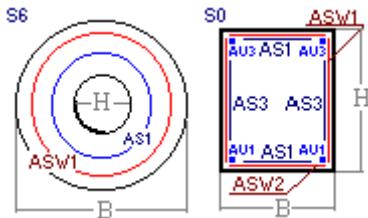
Не рекомендуется применять "размазанную" арматуру в колоннах, где приоритетное расположение арматуры в углах является наиболее целесообразным.

По желанию пользователя может быть получено симметричное и несимметричное армирование относительно оси  $Y$  или оси  $Z$ .

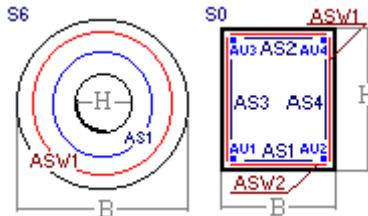
Подбор поперечной арматуры осуществляется исходя из величины перерезывающей силы по направлениям  $Y$  и  $Z$ . Результаты подбора поперечной арматуры - площадь арматуры по направлениям  $Y$  и  $Z$  при шагах 15, 20, 30 см.

Для подобранный арматуры по условиям трещиностойкости определяется ширина продолжительного и кратковременного раскрытия трещин. Ширина раскрытия трещин определяется с учетом нормальной силы и моментов  $M_y$  и  $M_z$ .

### Схема симметричного армирования



### Схема несимметричного армирования



Если был использован алгоритм распределенной арматуры с равномерным расположением расчетных площадей арматуры вдоль сторон сечения, то угловая арматура AU1, AU2, AU3, AU4 будет входить в расположенную вдоль граней AS1, AS2.

### ОПИСАНИЕ ТАБЛИЦ РЕЗУЛЬТАТОВ

Если подбор арматуры осуществлялся для унифицированных групп элементов, для конструктивных элементов и унифицированных групп конструктивных элементов, то формируется таблица в которую заносится информация о составе:

- **Номер УКОЕ** – номера унифицированных групп конструктивных элементов;
  - **Номер КОЕ** – номера конструктивных элементов;
  - **Номер УГ** – номера унифицированных групп элементов;
- **ВИД** – символьное обозначение (С – стержень; К – колонна; Б – балка; Т – балка-стенка; П – плита; О – оболочка);
- **НОМЕРА ЭЛЕМЕНТОВ В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ** – номера элементов, входящих в унифицированную группу или в конструктивный элемент.

Таблица результатов подбора арматуры:

- **ЭЛЕМЕНТ** – номер элемента в расчетной схеме;
- **СЕЧЕНИЕ** – номер армируемого сечения стержневого элемента; В этой же графе буквой С обозначается симметричное армирование, а буквой Н обозначается несимметричное армирование. Знаком \* отмечена арматура обусловленная кручением.
- **ПРОДОЛЬНАЯ АРМАТУРА** – площади подобранный продольной арматуры и процент армирования.

Для стержней (см<sup>2</sup>):

- **AU1** – площадь угловой нижней продольной арматуры (в левом нижнем углу сечения):

- **AU2** – площадь угловой нижней продольной арматуры (в правом нижнем угле сечения);
- **AU3** – площадь угловой верхней продольной арматуры (в левом верхнем угле сечения);
- **AU4** – площадь угловой верхней продольной арматуры (в правом верхнем угле сечения);
- **AS1** – площадь нижней продольной арматуры;
- **AS2** – площадь верхней продольной арматуры;
- **AS3** – площадь боковой продольной арматуры (у левой кромки сечения);
- **AS4** – площадь боковой продольной арматуры (у правой кромки сечения);

Для пластин (см<sup>2</sup>/пм) :

- **AS1** – площадь нижней арматуры по направлению X;
- **AS2** – площадь верхней арматуры по направлению X;
- **AS3** – площадь нижней арматуры по направлению Y;
- **AS4** – площадь верхней арматуры по направлению Y;
- **ПОПЕРЕЧНАЯ АРМАТУРА** – площади поперечной арматуры при шагах 15, 20, 30 см

Для стержней (см<sup>2</sup>) :

- **ASW1** – вертикальная поперечная арматура;
- **ASW2** – горизонтальная поперечная арматура;

Для пластин (см<sup>2</sup>/пм) :

- **ASW1** – поперечная арматура по направлению X;
- **ASW2** – поперечная арматура по направлению Y;
- **ШИРИНА РАСКРЫТИЯ ТРЕЩИН** – ширина кратковременного и длительного раскрытия трещин (мм).

Результаты подбора арматуры заносятся в две строки (для стержней может быть три) :

- **СТРОКА 1** – полная арматура, подобранная по I и II группам предельных состояний
- **СТРОКА 2** – арматура подобранная по I группе предельных состояний
- **СТРОКА 3** – арматура обусловленная кручением (для стержней и отмечена знаком '\*' )
- **СТРОКА 4** – номера стадий монтажа последнего наращивания арматуры (отмечена знаком '+' )

Модуль **ОБОЛОЧКА** предназначен для подбора арматуры тонкостенных железобетонных элементов, в которых действуют изгибающие и крутящие моменты, осевые и перерезывающие силы (элементы оболочки). Подбор продольной арматуры осуществлен исходя из условий прочности и трещиностойкости по направлениям X и Y на один погонный метр.

В таблице результатов в первую строку заносятся результаты

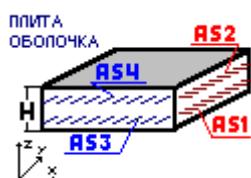
подбора арматуры по условиям трещиностойкости, а во вторую - по условим прочности. Если подбор арматуры по условиям трещиностойкости не был заказан, в таблицу результатов выводится только вторая строка.

Результаты подбора продольной арматуры:

- **AS1** - площадь нижней арматуры по направлению X (см<sup>2</sup>/м) ;
- **AS2** - площадь верхней арматуры по направлению X (см<sup>2</sup>/м) ;
- **AS3** - площадь нижней арматуры по направлению Y (см<sup>2</sup>/м) ;
- **AS4** - площадь верхней арматуры по направлению Y (см<sup>2</sup>/м) ;

Подбор поперечной арматуры осуществляется исходя из величины перерезывающей силы по направлениям X и Y на один погонный метр. Результаты подбора поперечной арматуры - площадь арматуры по направлениям X и Y при шагах 15,20,30 см.

Для подобранный арматуры по условиям трещиностойкости определяется ширина продолжительного и кратковременного раскрытия трещин. Ширина раскрытия трещин определяется по направлениям X и Y, и в таблицу заносится большее значение.



#### ОПИСАНИЕ ТАБЛИЦ РЕЗУЛЬТАТОВ

Если подбор арматуры осуществлялся для унифицированных групп элементов, для конструктивных элементов и унифицированных групп конструктивных элементов, то формируется таблица в которую заносится информация о составе:

- **Номер УКОЕ** - номера унифицированных групп конструктивных элементов;
- **Номер КОЕ** - номера конструктивных элементов;
- **Номер УГ** - номера унифицированных групп элементов;
- **ВИД** - символическое обозначение (С - стержень; К - колонна; Б - балка; Т - балка-стенка; П - плита; О - оболочка) ;
- **НОМЕРА ЭЛЕМЕНТОВ В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ** - номера элементов, входящих в унифицированную группу или в конструктивный элемент.

Таблица результатов подбора арматуры:

- **ЭЛЕМЕНТ** - номер элемента в расчетной схеме;
- **СЕЧЕНИЕ** - номер армируемого сечения стержневого элемента; В этой же графе буквой С обозначается симметричное армирование, а буквой Н обозначается несимметричное армирование. Знаком \* отмечена арматура обусловленная кручением.
- **ПРОПОЛЪНАЯ АРМАТУРА** - п.попали полобранной прополъной

арматуры и процент армирования.

Для стержней (см<sup>2</sup>) :

- **AU1** - площадь угловой нижней продольной арматуры (в левом нижнем угле сечения);
- **AU2** - площадь угловой нижней продольной арматуры (в правом нижнем угле сечения);
- **AU3** - площадь угловой верхней продольной арматуры (в левом верхнем угле сечения);
- **AU4** - площадь угловой верхней продольной арматуры (в правом верхнем угле сечения);
- **AS1** - площадь нижней продольной арматуры;
- **AS2** - площадь верхней продольной арматуры;
- **AS3** - площадь боковой продольной арматуры (у левой кромки сечения);
- **AS4** - площадь боковой продольной арматуры (у правой кромки сечения);

Для пластин (см<sup>2</sup>/пм) :

- **AS1** - площадь нижней арматуры по направлению X;
- **AS2** - площадь верхней арматуры по направлению X;
- **AS3** - площадь нижней арматуры по направлению Y;
- **AS4** - площадь верхней арматуры по направлению Y;

- **ПОПЕРЕЧНАЯ АРМАТУРА** - площади поперечной арматуры при шагах 15, 20, 30 см

Для стержней (см<sup>2</sup>) :

- **ASW1** - вертикальная поперечная арматура;
- **ASW2** - горизонтальная поперечная арматура;

Для пластин (см<sup>2</sup>/пм) :

- **ASW1** - поперечная арматура по направлению X;
- **ASW2** - поперечная арматура по направлению Y;

- **ШИРИНА РАСКРЫТИЯ ТРЕЩИН** - ширина кратковременного и длительного раскрытия трещин (мм).

Результаты подбора арматуры заносятся в две строки (для стержней может быть три) :

**СТРОКА 1** - полная арматура, подобранная по I и II группам предельных состояний

- **СТРОКА 2** - арматура подобранная по I группе предельных состояний
- **СТРОКА 3** - арматура обусловленная кручением (для стержней и отмечена знаком '\*')
- **СТРОКА 4** - номера стадий монтажа последнего наращивания арматуры (отмечена знаком '+')