МИНИСТЕРСТВО НАУКИ И ВЫСШЕГО ОБРАЗОВАНИЯ РФ

ФЕДЕРАЛЬНОЕ ГОСУДАРСТВЕННОЕ БЮДЖЕТНОЕ ОБРАЗОВАТЕЛЬНОЕ УЧРЕЖДЕНИЕ ВЫСШЕГО ОБРАЗОВАНИЯ

«ПЕНЗЕНСКИЙ ГОСУДАРСТВЕННЫЙ УНИВЕРСИТЕТ АРХИТЕКТУРЫ И СТРОИТЕЛЬСТВА»

Инженерно-строительный институт

Кафедра «Строительные конструкции»

**КУРСОВОЙ ПРОЕКТ**

по дисциплине «Теоретические основы работы металлических и деревянных конструкций»

на тему:

«Проектирование и моделирование металлического каркаса промышленного здания»

Автор проекта: Буланова А.В.

Группа: 22СТ2м

Обозначение: КП-2069059-08.04.01-220840-23.

Направление: 08.04.01 «Строительство»

Руководитель проекта: к.т.н. доц. Арискин М. В.

Проект защищен\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_

Пенза 2023

Содержание

[1. Общие данные 3](#_Toc135619291)

[**1.1 Сбор нагрузок** 3](#_Toc135619292)

[2. Краткая характеристика методики расчета 3](#_Toc135619293)

[**2.1. Системы координат** 4](#_Toc135619294)

[**2.2. Тип схемы** 5](#_Toc135619295)

[**2.3. Выбранный режим статического расчета** 5](#_Toc135619296)

[**2.4. Условия примыкания элементов к узлам** 5](#_Toc135619297)

[**2.5. Характеристики использованных типов конечных элементов** 5](#_Toc135619298)

[3. Правило знаков для перемещений 5](#_Toc135619299)

[**3.1. Усилия и напряжения** 6](#_Toc135619300)

[**3.2. Правило знаков для усилий (напряжений)** 6](#_Toc135619301)

[4. Нагрузки, действующие на схему 7](#_Toc135619302)

[5. Расчётные сочетания нагрузок 10](#_Toc135619303)

[6. Расчёт 14](#_Toc135619304)

[7. Результаты расчёта 15](#_Toc135619305)

[**7.1. Перемещения схемы** 15](#_Toc135619306)

[**7.2. Результаты расчёта узлов** 17](#_Toc135619307)

[Список использованных источников 24](#_Toc135619308)

# 1. Общие данные

Расчет выполнен с помощью проектно-вычислительного комплекса SCAD.

Комплекс реализует конечно-элементное моделирование статических и динамических расчетных схем, проверку устойчивости, выбор невыгодных сочетаний усилий, подбор арматуры железобетонных конструкций, проверку несущей способности стальных конструкций. В представленной ниже пояснительной записке описаны лишь фактически использованные при расчетах названного объекта возможности комплекса SCAD.

Здание прямоугольное в плане с размерами 24х18 м.

## **1.1 Сбор нагрузок**

‒ Собственный вес конструкций покрытия: ;

‒ Снеговая нагрузка: ;

‒ Нагрузка от пола: ;

‒ Полезная нагрузка: .

# 2. Краткая характеристика методики расчета

В основу расчета положен метод конечных элементов с использованием в качестве основных неизвестных перемещений и поворотов узлов расчетной схемы. В связи с этим, идеализация конструкции выполнена в форме, приспособленной к использованию этого метода, а именно: система представлена в виде набора тел стандартного типа (стержней, пластин, оболочек и т.д.), называемых конечными элементами, присоединенных к узлам.

Тип конечного элемента определяется его геометрической формой, правилами, определяющими зависимость между перемещениями узлов конечного элемента и узлов системы, физическим законом, определяющим зависимость между внутренними усилиями и внутренними перемещениями, и набором параметров (жесткостей), входящих в описание этого закона и др.

Узел в расчетной схеме метода перемещений представляется в виде абсолютно жесткого тела исчезающе малых размеров. Положение узла в пространстве при деформациях системы определяется координатами центра и углами поворота трех осей, жестко связанных с узлом. Узел представлен как объект, обладающий шестью степенями свободы ‒ тремя линейными смещениями и тремя углами поворота.

Все узлы и элементы расчетной схемы нумеруются. Номера, присвоенные им, следует трактовать только как имена, которые позволяют делать необходимые ссылки.

Основная система метода перемещений выбирается путем наложения в каждом узле всех связей, запрещающих любые узловые перемещения. Условия равенства нулю усилий в этих связях представляют собой разрешающие уравнения равновесия, а смещения указанных связей ‒ основные неизвестные метода перемещений.

В общем случае в пространственных конструкциях в узле могут присутствовать все шесть перемещений:

1 ‒ линейное перемещение вдоль оси X;

2 ‒ линейное перемещение вдоль оси Y;

3 ‒ линейное перемещение вдоль оси Z;

4 ‒ угол поворота с вектором вдоль оси X (поворот вокруг оси X);

5 ‒ угол поворота с вектором вдоль оси Y (поворот вокруг оси Y);

6 ‒ угол поворота с вектором вдоль оси Z (поворот вокруг оси Z).

Нумерация перемещений в узле (степеней свободы), представленная выше, используется далее всюду без специальных оговорок, а также используются соответственно обозначения X, Y, Z, UX, UY и UZ для обозначения величин соответствующих линейных перемещений и углов поворота.

В соответствии с идеологией метода конечных элементов, истинная форма поля перемещений внутри элемента (за исключением элементов стержневого типа) приближенно представлена различными упрощенными зависимостями. При этом погрешность в определении напряжений и деформаций имеет порядок , где — максимальный шаг сетки; — характерный размер области. Скорость уменьшения ошибки приближенного результата (скорость сходимости) определяется показателем степени , который имеет разное значение для перемещений и различных компонент внутренних усилий (напряжений).

## **2.1. Системы координат**

Для задания данных о расчетной схеме могут быть использованы различные системы координат, которые в дальнейшем преобразуются в декартовы. В дальнейшем для описания расчетной схемы используются следующие декартовы системы координат:

‒ глобальная правосторонняя система координат XYZ, связанная с расчетной схемой;

‒ локальные правосторонние системы координат, связанные с каждым конечным элементом.

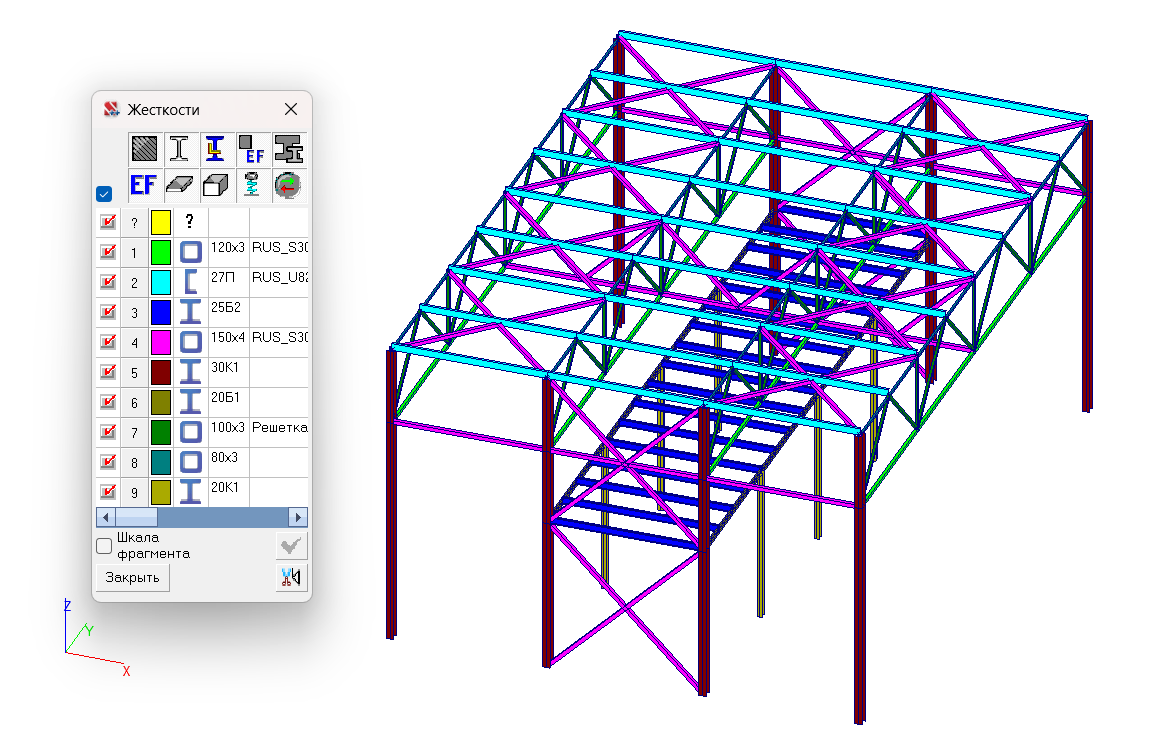


Рис. 2.1. Общий вид расчётной схемы.

## **2.2. Тип схемы**

Расчетная схема определена как система с признаком 5. Это означает, что рассматривается система общего вида, деформации которой и ее основные неизвестные представлены линейными перемещениями узловых точек вдоль осей X, Y, Z и поворотами вокруг этих осей.

## **2.3. Выбранный режим статического расчета**

Статический расчет системы выполнен в линейной постановке.

## **2.4. Условия примыкания элементов к узлам**

Точки примыкания конечного элемента к узлам (концевые сечения элементов) имеют одинаковые перемещения с указанными узлами.

## **2.5. Характеристики использованных типов конечных элементов**

В расчетную схему включены конечные элементы следующих типов.

Стержневые конечные элементы, для которых предусмотрена работа по обычным правилам сопротивления материалов. Описание их напряженного состояния связано с местной системой координат, у которой ось ориентирована вдоль стержня, а оси и ‒ вдоль главных осей инерции поперечного сечения.

К стержневым конечным элементам рассматриваемой расчетной схемы относятся следующие типы элементов:

Элемент типа 5, который работает по пространственной схеме и воспринимает продольную силу , изгибающие моменты и , поперечные силы и , а также крутящий момент .

Конечные элементы оболочек, геометрическая форма которых на малом участке элемента является плоской (она образуют многогранник, вписанный в действительную криволинейную форму срединной поверхности оболочки). Для этих элементов, в соответствии с идеологией метода конечных элементов, истинная форма перемещений внутри элемента приближенно представлена упрощенными зависимостями. Описание их напряженного состояния связано с местной системой координат, у которой оси и расположены в плоскости элемента и ось направлена от первого узла ко второму, а ось ортогональна поверхности элемента.

Четырехугольный элемент типа 44, который имеет четыре узловые точки, не является совместным и моделирует поле нормальных перемещений внутри элемента полиномом 3 степени, а поле тангенциальных перемещений неполным полиномом 2 степени. Располагается в пространстве произвольным образом.

# 3. Правило знаков для перемещений

Правило знаков для перемещений принято таким, что линейные перемещения положительны, если они направлены в сторону возрастания соответствующей координаты, а углы поворота положительны, если они соответствуют правилу правого винта (при взгляде от конца соответствующей оси к ее началу движение происходит против часовой стрелки).

## **3.1. Усилия и напряжения**

Вычисленные значения усилий и напряжений в элементах от загружений представлены в таблице результатов расчета «Усилия/напряжения элементов».

Для стержневых элементов усилия по умолчанию выводятся в концевых сечениях упругой части (начальном и конечном) и в центре упругой части, а при наличии запроса пользователя и в промежуточных сечениях по длине упругой части стержня. Для пластинчатых, объемных, осесимметричных и оболочечных элементов напряжения выводятся в центре тяжести элемента и при наличии запроса пользователя в узлах элемента.

## **3.2. Правило знаков для усилий (напряжений)**

Правила знаков для усилий (напряжений) приняты следующими:

Для стержневых элементов возможно наличие следующих усилий:

‒ продольная сила;

‒ крутящий момент;

‒ изгибающий момент с вектором вдоль оси ;

‒ перерезывающая сила в направлении оси соответствующая моменту ;

‒ изгибающий момент относительно оси ;

‒ перерезывающая сила в направлении оси соответствующая моменту ;

‒ отпор упругого основания.

Положительные направления усилий в стержнях приняты следующими:

для перерезывающих сил и ‒ по направлениям соответствующих осей и ;

для моментов , , ‒ против часовой стрелки, если смотреть с конца соответствующей оси , , ;

положительная продольная сила всегда растягивает стержень.



Рис. 3.2. Положительные направления внутренних усилий.

На рис. 3.2 показаны положительные направления внутренних усилий и моментов в сечении горизонтальных и наклонных (а), а также вертикальных (б) стержней.

Знаком «+» (плюс) помечены растянутые, а знаком «‒» (минус) ‒ сжатые волокна поперечного сечения от воздействия положительных моментов и .

# 4. Нагрузки, действующие на схему

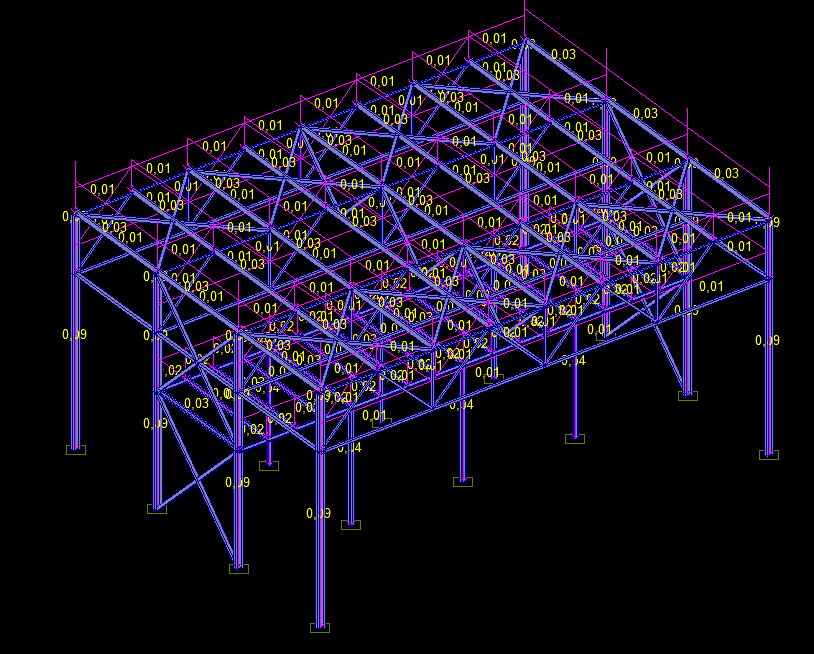
****

Рис. 4.1. Нагрузка от собственного веса.

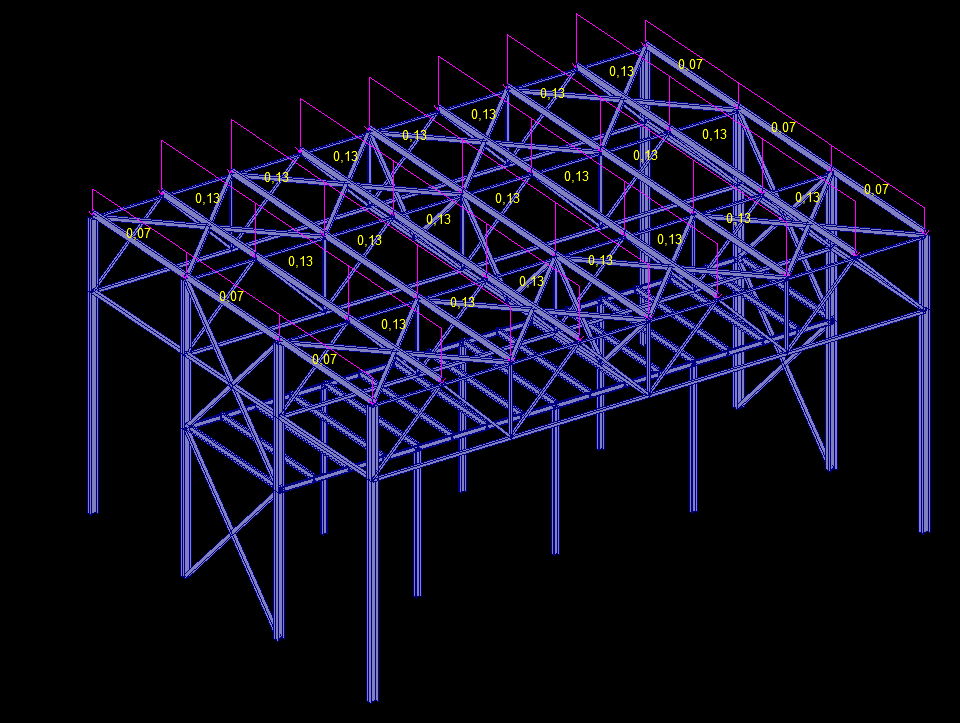


Рис. 4.2. Нагрузка от кровли.

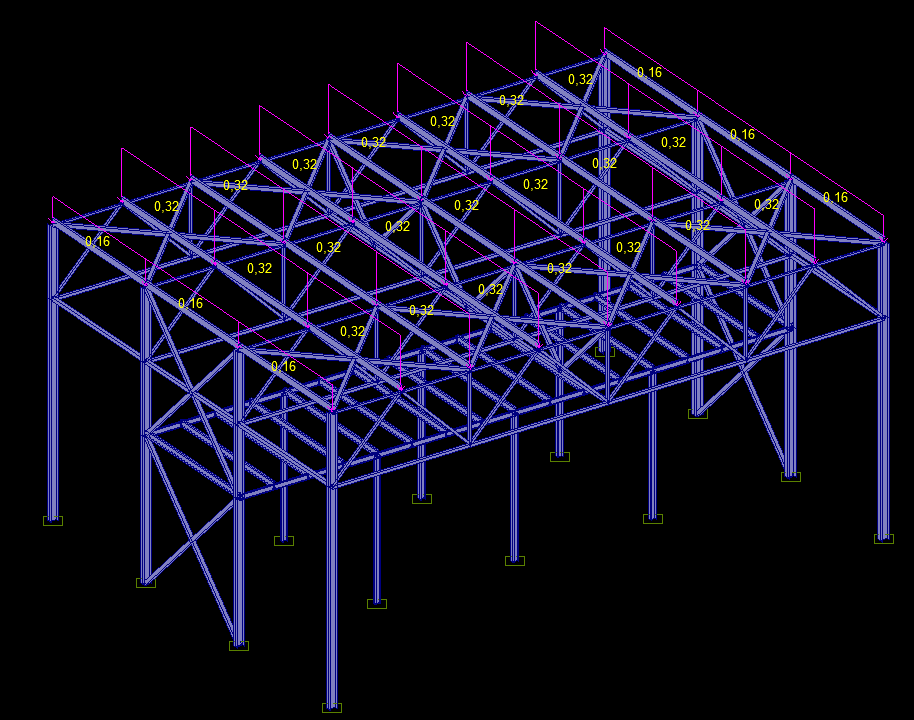


Рис. 4.3. Нагрузка от снега.

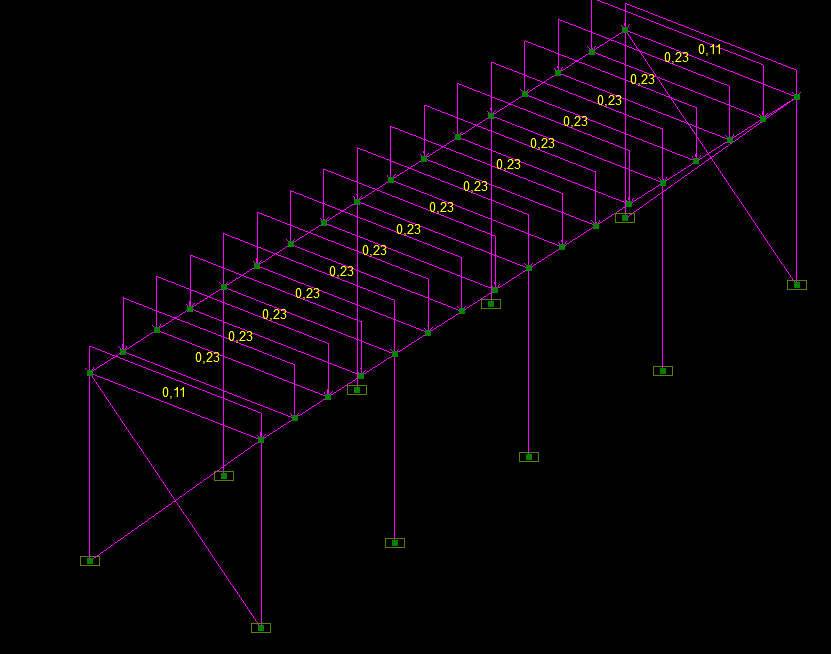


Рис. 4.4. Полезная нагрузка.

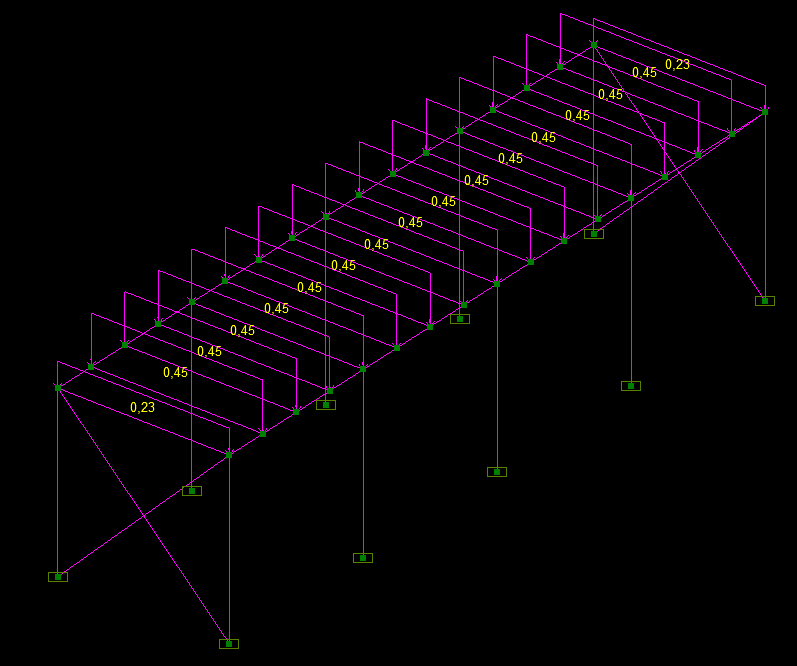


Рис. 4.5. Нагрузка от пола.

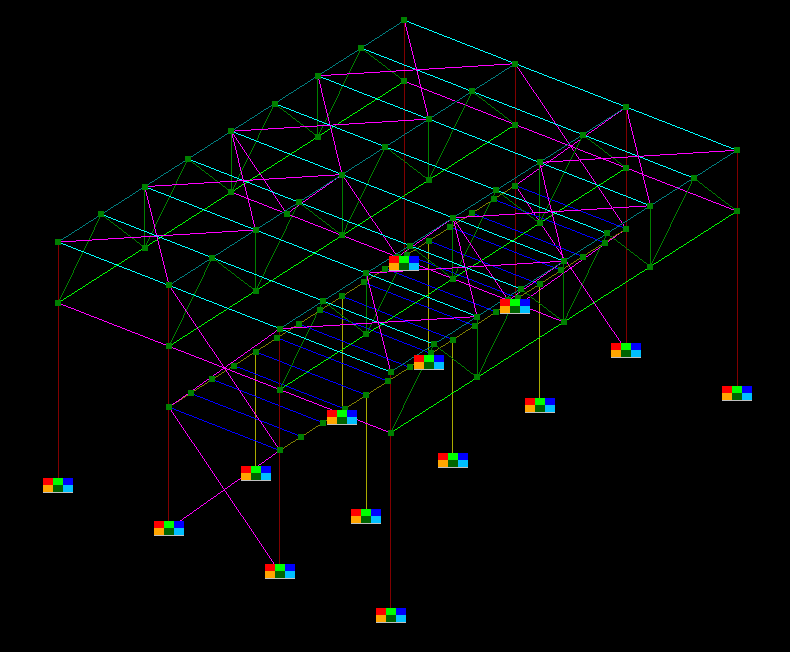


Рис. 4.7. Связи.

# 5. Расчётные сочетания нагрузок

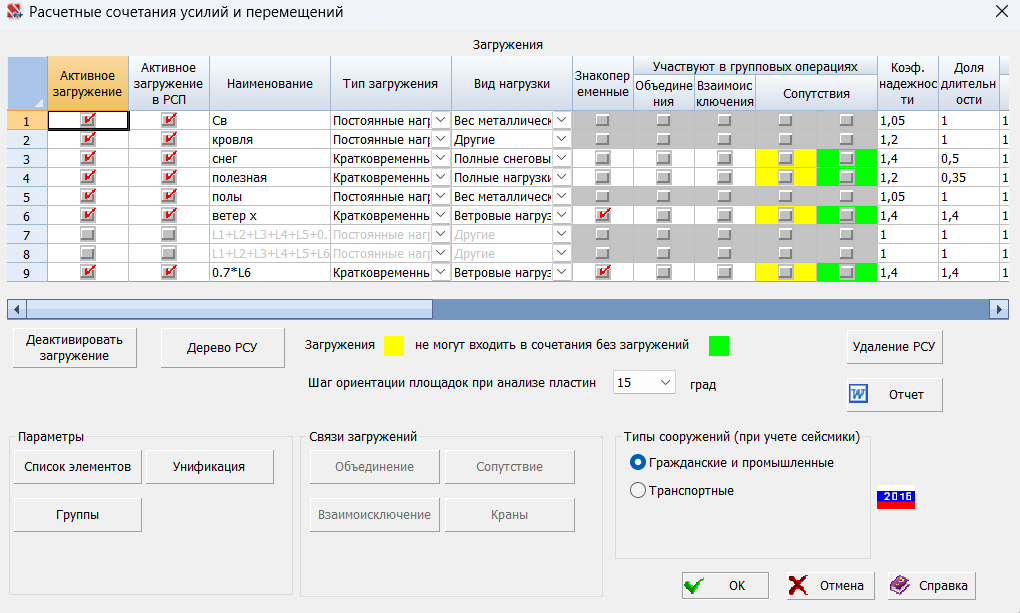
****

Рис. 5.1. Таблица РСУ.

**Жёсткости элементов схемы**

**Жесткости**

Единицы измерения:

- Линейные размеры: м

- Размеры сечений: мм

- Силы: Т

Толщина пластин представлена в единицах измерения линейных размеров.

| **Жесткости** | | |
| --- | --- | --- |
| Тип | Жесткость | Изображение |
| 1 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: Полный каталог профилей ГОСТ..  Семейство: Стальные гнутые замкнутые сварные квадратные профили по ГОСТ 30245-2003  Профиль: 120x3  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,25  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,e-005  Продольная жесткость EF = 29001 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 65,58 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 65,58 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 5109,2 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 5109,2 Т  Крутильная жесткость GIkp = 40,36 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 3,77 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 3,77 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 3,77 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 3,77 см |  |
| 2 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: Полный каталог профилей ГОСТ..  Семейство: Швеллер с паpаллельными гpанями полок по ГОСТ 8240-97  Профиль: 27П  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,25  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,e-005  Продольная жесткость EF = 73920 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 877,8 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 65,94 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 11681,55 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 11975,01 Т  Крутильная жесткость GIkp = 0,78 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 1,33 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 3,21 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 8,8 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 8,8 см |  |
| 3 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: СТО АСЧМ 20-93  Семейство: Двутавр нормальный (Б) по СТО АСЧМ 20-93  Профиль: 25Б2  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,3  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,2e-005  Продольная жесткость EF = 79086 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 850,92 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 61,7 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 12762,35 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 10962,63 Т  Крутильная жесткость GIkp = 0,79 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 1,25 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 1,25 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 8,61 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 8,61 см |  |
| 4 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: Полный каталог профилей ГОСТ..  Семейство: Стальные гнутые замкнутые сварные квадратные профили по ГОСТ 30245-2003  Профиль: 150x4  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,25  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,e-005  Продольная жесткость EF = 48195 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 169,62 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 169,62 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 8485,62 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 8485,62 Т  Крутильная жесткость GIkp = 104,57 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 4,69 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 4,69 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 4,69 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 4,69 см |  |
| 5 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: СТО АСЧМ 20-93  Семейство: Двутавр колонный (К) по СТО АСЧМ 20-93  Профиль: 30К1  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,3  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,2e-005  Продольная жесткость EF = 232680,02 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 3958,29 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 1310,59 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 46506,54 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 19998,21 Т  Крутильная жесткость GIkp = 5,78 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 3,77 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 3,77 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 11,42 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 11,42 см |  |
| 6 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: СТО АСЧМ 20-93  Семейство: Двутавр нормальный (Б) по СТО АСЧМ 20-93  Профиль: 20Б1  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,3  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,2e-005  Продольная жесткость EF = 57036 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 387,24 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 28,12 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 9155,56 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 8019,67 Т  Крутильная жесткость GIkp = 0,48 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 0,99 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 0,99 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 6,79 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 6,79 см |  |
| 7 | Имя типа жесткости: Решетка  Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: Полный каталог профилей ГОСТ..  Семейство: Стальные гнутые замкнутые сварные квадратные профили по ГОСТ 30245-2003  Профиль: 100x3  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,3  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,2e-005  Продольная жесткость EF = 23961 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 37,17 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 37,17 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 4050,48 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 4050,48 Т  Крутильная жесткость GIkp = 22,11 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 3,1 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 3,1 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 3,1 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 3,1 см |  |
| 8 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: Полный каталог профилей ГОСТ..  Семейство: Стальные гнутые замкнутые сварные квадратные профили по ГОСТ 30245-2003  Профиль: 80x3  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,3  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,2e-005  Продольная жесткость EF = 18921 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 18,44 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 18,44 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 3188,29 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 3188,29 Т  Крутильная жесткость GIkp = 11,06 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 2,44 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 2,44 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 2,44 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 2,44 см |  |
| 9 | Жесткость стержневых элементов - профиль металлопроката  Каталог: СТО АСЧМ 20-93  Семейство: Двутавр колонный (К) по СТО АСЧМ 20-93  Профиль: 20К1  Модуль упругости E = 21000000,7698 Т/м2  Коэффициент Пуассона  = 0,3  Объемный вес  = 7,85 Т/м3  Коэффициент температурного расширения  = 1,2e-005  Продольная жесткость EF = 110649 Т  Изгибная жесткость (ось Y) EIy = 807,66 Т\*м2  Изгибная жесткость (ось Z) EIz = 281,69 Т\*м2  Сдвиговая жесткость (ось Y) GFy = 22626,14 Т  Сдвиговая жесткость (ось Z) GFz = 9471,61 Т  Крутильная жесткость GIkp = 1,43 Т\*м2  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Y(U) au+ = 2,56 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Y(U) au- = 2,56 см  Ядровое расстояние вдоль положительного направления оси Z(V) av+ = 7,45 см  Ядровое расстояние вдоль отрицательного направления оси Z(V) av- = 7,45 см |  |

# 6. Расчёт

П Р О Т О К О Л В Ы П О Л Н Е Н И Я Р А С Ч Е Т А

Полный pасчет. Версия 21.1.9.9. Сборка: Apr 16 2021

файл - "C:абочий столП новая задача.SPR",

шифр - "NONAME".

12:57:53 Автоматическое определение числа потоков. Используется : 6

12:57:53 Вычисляются расчетные значения перемещений и усилий

12:57:53 Ввод исходных данных схемы

12:57:53 Формирование графа смежности узлов

12:57:53 Формирование диагонали и профиля матрицы

12:57:53 Подготовка данных многофронтального метода

12:57:53 Автоматический выбор метода оптимизации.

12:57:54 Использование оперативной памяти: 70 процентов

12:57:54 Высокопроизводительный режим факторизации

12:57:54 Упорядочение матрицы алгоритмом минимальной степени

12:57:54 Информация о расчетной схеме:

- шифp схемы NONAME

- поpядок системы уpавнений 558

- шиpина ленты 450

- количество элементов 236, удаленых 0

- количество узлов 107, удаленых 0

- количество загpужений 6

- плотность матpицы 66%

12:57:54 Необходимая для выполнения pасчета дисковая память:

матpица жесткости - 0.184 Mb

динамика - 0.000 Mb

пеpемещения - 0.031 Mb

усилия - 0.204 Mb

рабочие файлы - 0.031 Mb

----------------------------------------------

всего - 0.519 Mb

12:57:54 На диске свободно 345045.368 Mb

12:57:54 Разложение матрицы жесткости многофронтальным методом.

12:57:54 Геометрически изменяемая система по направлению 5 в узлах : 105-107

12:57:54 Нулевая строка матрицы жесткости по направлению 5 в узлах : 105-107

12:57:54 Накопление нагрузок.

Суммарные внешние нагрузки (Т, Тм)

12:57:54 X Y Z UX UY UZ

1- 0 0 19.1714 0.223671 0 0

2- 0 0 19.44 0.44712 0 0

3- 0 0 45.36 1.04328 0 0

4- 0 0 21.6 0.7884 0 0

5- 0 0 43.2 1.5768 0 0

6- 18 0 0 0 -16.2 0

12:57:54 ВНИМАНИЕ: Дана сумма внешних нагрузок

без учета приложенных непосредственно на связи

12:57:54 ВНИМАНИЕ: Не учитывается нагрузка на жесткие вставки при задании

равномерно-распределенных нагрузок на стержневые элементы

12:57:54 Вычисление перемещений.

12:57:54 Потенциальная энергия (Тм)

12:57:54 1 - 0.00950123

12:57:54 2 - 0.0542079

12:57:54 3 - 0.295132

12:57:54 4 - 0.0465129

12:57:54 5 - 0.186052

12:57:54 6 - 0.0814308

12:57:54 Сортировка перемещений

12:57:54 Контроль решения

12:57:54 Вычисление усилий

12:57:54 Сортировка усилий и напряжений

12:57:55 Вычисление сочетаний нагpужений.

12:57:55 Вычисление усилий от комбинаций загpужений

12:57:55 Сортировка усилий и напряжений от комбинаций загpужений

12:57:55 Вычисление пеpемещений от комбинаций загружений

12:57:55 Выбор расчетных сочетаний усилий по СП 20.13330.2016, изменение 1

12:57:55 В расчетных сочетаниях не учитываются комбинации загружений: 1 2

12:57:55 Выбор расчетных сочетаний перемещений по СП 20.13330.2016, изменение 1

12:57:55 В расчетных сочетаниях не учитываются комбинации загружений: 1 2

12:57:55 Выбор расчетных сочетаний прогибов в стержнях по СП 20.13330.2016, изменение 1

12:57:55 В расчетных сочетаниях не учитываются комбинации загружений: 1 2

12:57:55 З А Д А Н И Е В Ы П О Л Н Е Н О

Затраченное время : 0:00:02 ( 1 min )

# 7. Результаты расчёта

## **7.1. Перемещения схемы**

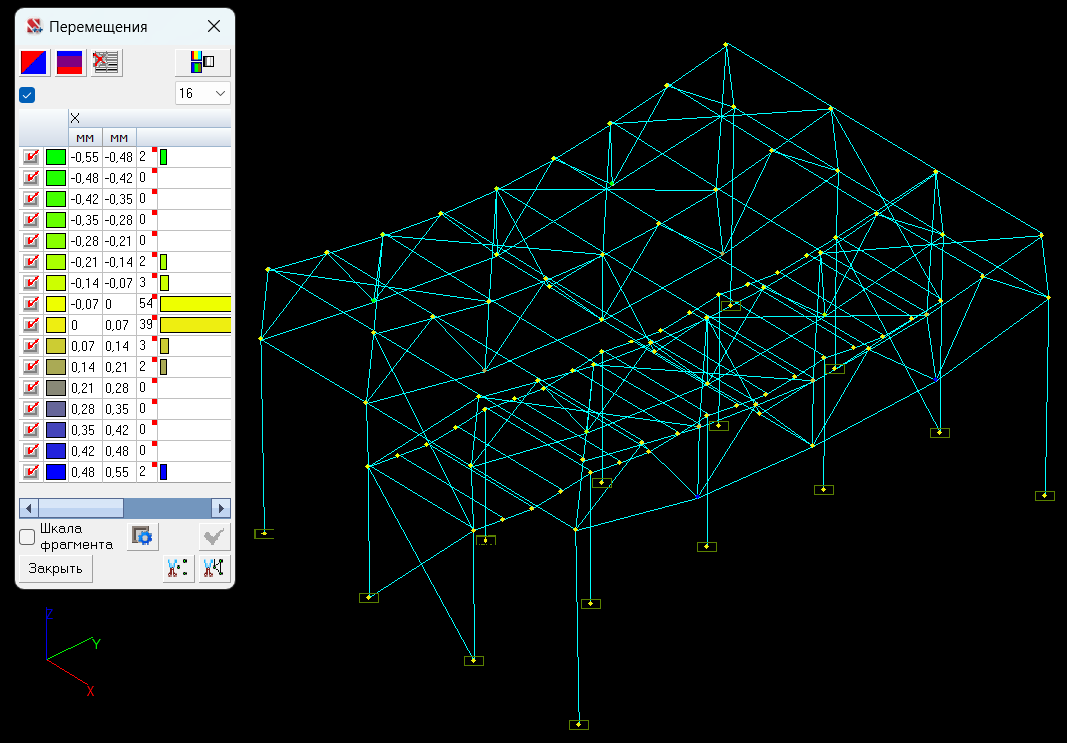


Рис. 7.1. Перемещения по X.

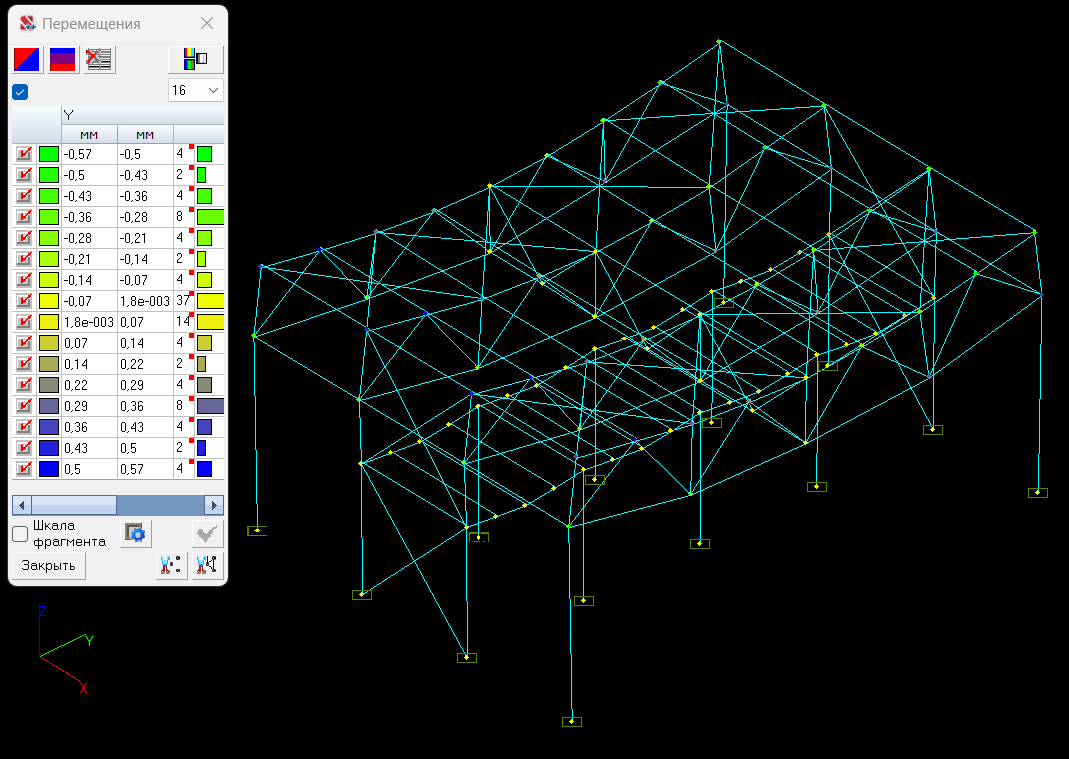


Рис. 7.2. Перемещения по Y.

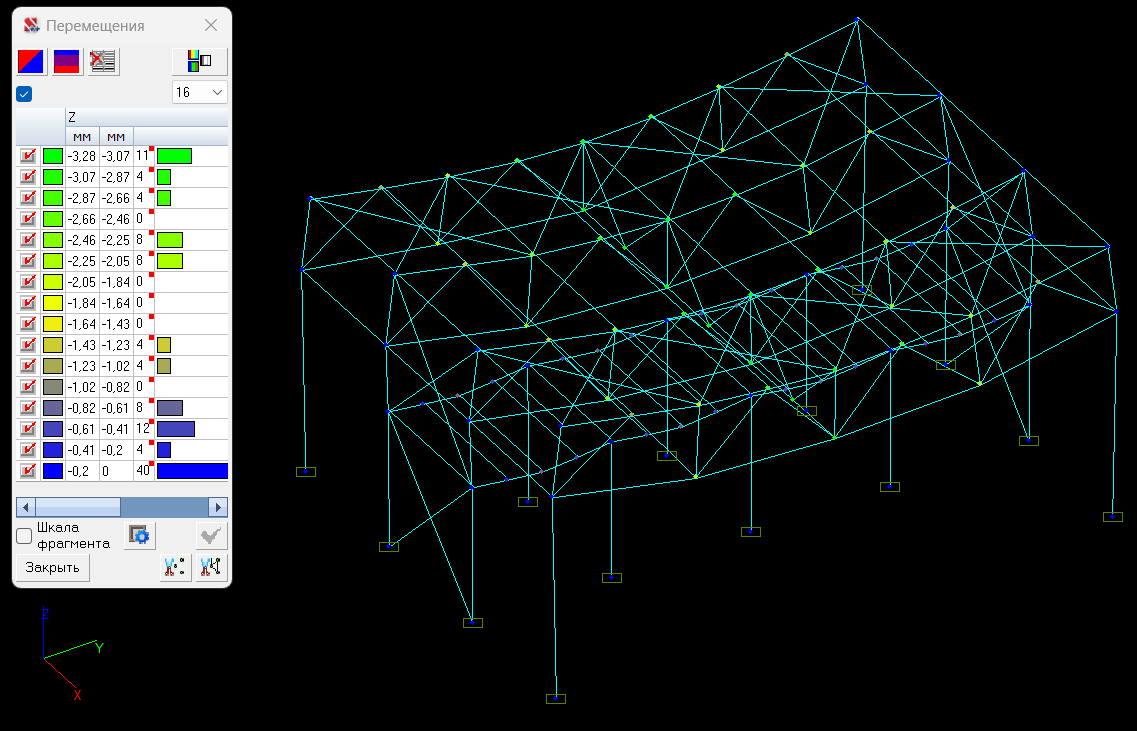


Рис. 7.3. Перемещения по Z.

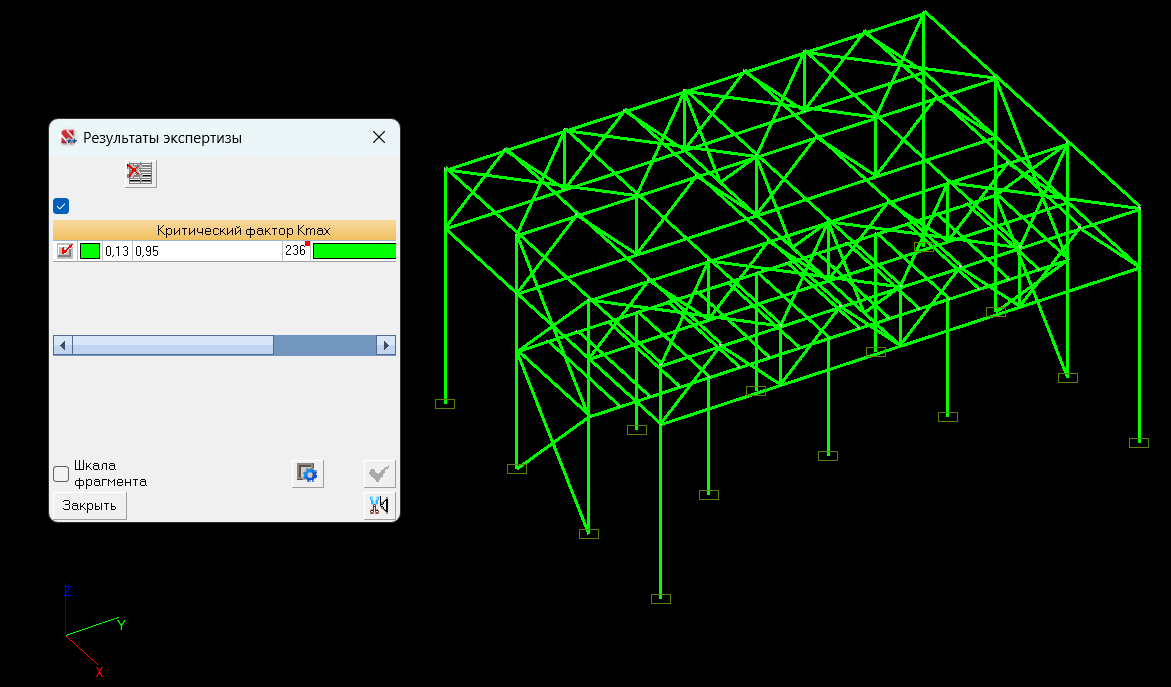


Рис. 7.4. Результаты экспертизы.

## **7.2. Результаты расчёта узлов**

**7.2.1. Жесткие базы колонн**

**Расчет выполнен по СП 16.13330.2017 с изменениями №1,2**

Коэффициент надежности по ответственности n = 1

Коэффициент условий работы 1

Сталь колонны C245

Сталь плиты C245

Бетон тяжелый класса B20

**Профиль**

|  |  |
| --- | --- |
| 25К1 (Двутавр колонный (К) по СТО АСЧМ 20-93) |  |

**Конструкция**

|  |  |
| --- | --- |
|  | Болты анкерные диаметра 20 из стали Ст3сп4  hp = 440 мм  bp = 475 мм  tp = 20 мм  hr = 145 мм  dr = 100 мм  dt = 97 мм  tr = 12 мм  C5 = 51 мм  a1 = 55 мм  a2 = 46 мм  k1 = 4 мм  k2 = 6 мм  k3 = 4 мм |

| **Свойства материалов сварки** | |
| --- | --- |
| Нормативное сопротивление металла шва по временному сопротивлению, Rwun | 49949,032 Т/м2 |
| Расчетное сопротивление угловых швов срезу по металлу шва, Rwf | 21916,412 Т/м2 |
| Вид сварки | Ручная |
| Положение шва | Нижнее |

**Знаки усилий**

****

**Результаты расчета по комбинациям загружений**

|  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
|  | N | My | Qz | Mz | Qy |
|  | Т | Т\*м | Т | Т\*м | Т |
| 1 | 23,802 | 0,263 | 0,125 | 0,346 | 0,2 |

| **Проверено по СНиП** | **Проверка** | **Коэффициент использования** |
| --- | --- | --- |
| п.8.6.2, (101), (103) | Прочность опорной плиты по нормальным напряжениям на участках, опертых по контуру | 0,091 |
| п.8.6.2, (101), (104) | Прочность опорной плиты по нормальным напряжениям на участках, опертых на три стороны | 0,346 |
| п.8.6.2, (101), (104) | Прочность опорной плиты по нормальным напряжениям на участках, опертых на две стороны, которые сходятся под углом | 0,181 |
| п.8.6.2, (101) | Прочность опорной плиты по нормальным напряжениям на свободных трапециевидных участках плиты | 3,731\*10-005 |
|  | Прочность бетона фундамента на местное смятие под плитой | 0,104 |
| п.14.1.16, (176), (177) | Прочность крепления траверсы к полкам колонны | 0,983 |
| п.14.1.16, (176), (177) | Прочность крепления траверсы к опорной плите | 0,337 |
| п.14.1.16, (176), (177), п.14.1.17, (178), (179), п.14.1.19, (182), (183) | Прочность крепления консольного ребра к траверсе | 0,558 |
| п. 9.1.1 | Несущая способность поперечного сечения колонны | 0,184 |

**Коэффициент использования 0,983 - Прочность крепления траверсы к полкам колонны.**

**Коэффициент использования по всему пакету комбинаций 0,983 - Прочность крепления траверсы к полкам колонны**

Отчет сформирован **2023.05.22 03:22:46 (UTC+03:00)** программой **КОМЕТА (64-бит)**, версия: **21.1.9.9** от **16.04.2021**

**7.2.2. Сопряжение ригеля с колонной**

**Расчет выполнен по СП 16.13330.2017 с изменениями №1,2**

Коэффициент надежности по ответственности n = 1

Коэффициент условий работы колонны 1

Коэффициент условий работы ригелей 1

**Колонна**

Сталь колонны C245

**Профиль**

|  |  |
| --- | --- |
| 30К1 (Двутавр колонный (К) по СТО АСЧМ 20-93) |  |

**Схема ребер**

|  |  |  |
| --- | --- | --- |
|  |  | br = 100 мм  tr = 16 мм |

Положение ригеля - верхнее

**Ригель 1 (жесткое сопряжение)**

Сталь ригеля C245

Сталь фланца C245

Сталь столика C245

**Профиль**

|  |  |
| --- | --- |
| 20Б1 (Двутавр нормальный (Б) по СТО АСЧМ 20-93) |  |

**Конструкция**

**Ригель 1**

|  |  |
| --- | --- |
|  | Болты высокопрочные M16 из стали 40Х "селект", чернота 2.0  Способ обработки (очистки) соединяемых поверхностей - Дробеметный или дробеструйный двух поверхностей без консервации  tp = 12 мм  bp = 115 мм  dp = 20 мм  hs = 100 мм  bs = 130 мм  ts = 20 мм  S = 65 мм  C1 = 30 мм  C2 = 35 мм  k1 = 4 мм  k2 = 4 мм  k3 = 6 мм |

| **Свойства материалов сварки** | |
| --- | --- |
| Нормативное сопротивление металла шва по временному сопротивлению, Rwun | 49949,032 Т/м2 |
| Расчетное сопротивление угловых швов срезу по металлу шва, Rwf | 21916,412 Т/м2 |
| Вид сварки | Ручная |
| Положение шва | Нижнее |

**Знаки усилий**

****

**Результаты расчета по комбинациям загружений**

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
|  | Ригель 1 | | | Верх колонны | | | Низ колонны | | |
|  | NBL | MBL | QBL | NCT | MCT | QCT | NCB | MCB | QCB |
|  | Т | Т\*м | Т | Т | Т\*м | Т | Т | Т\*м | Т |
| 1 | 1 | 2 | 1 | 23,802 | 0,346 | 0,125 | -23,802 | -0,346 | 0,125 |

| **Проверено по СНиП** | **Проверка** | **Коэффициент использования** |
| --- | --- | --- |
| п.8.5.17, п.7.1.1, (5) | Прочность фланца из условия смятия торцевой поверхности (ригель 1) | 0,016 |
| п.7.1.3, (7), п.8.5.17 | Прочность фланца из условия общей устойчивости (ригель 1) | 0,024 |
| п. 7.3.8, (37) | Прочность фланца из условия местной устойчивости свеса полки (ригель 1) | 0,3 |
| п. 8.2.1, (41) | Прочность фланца при изгибе с учетом ослабления отверстиями (ригель 1) | 0,563 |
| п.14.1.16, (176), (177), п.14.1.17, (178), (179), п.14.1.19, (182), (183) | Прочность сварного соединения ригеля с фланцем (ригель 1) | 0,963 |
| п.14.3.3, (191), п.14.3.4, (192) | Прочность болтового соединения фланца с полкой колонны (ригель 1) | 0,17 |
| п.14.1.16, (176), (177) | Прочность крепления опорного столика к полке колонны (ригель 1) | 0,04 |
| п.9.1.1, (106) | Прочность стенки колонны по нормальным напряжениям | 0,098 |
| п.8.2.1, (42) | Прочность стенки колонны по касательным напряжениям | 0,32 |
| п.8.2.1, (46), (47) | Прочность стенки колонны по местным напряжениям | 0,469 |
| п.8.2.1, (44) | Прочность стенки колонны по приведенным напряжениям | 0,555 |
| п.9.4.2, (125), (126), п.9.4.3, (131) | Местная устойчивость стенки колонны | 0,015 |
| п.14.3.6 | Прочность болтового соединения опорного ребра ригеля с полкой колонны на растяжение (ригель 1) | 0,299 |
| п. 9.1.1 | Несущая способность сечения балки (ригель 1) | 0,458 |
| п. 9.1.1 | Несущая способность сечения колонны | 0,099 |

**Коэффициент использования 0,963 - Прочность сварного соединения ригеля с фланцем (ригель 1)**

**Коэффициент использования по всему пакету комбинаций 0,963 - Прочность сварного соединения ригеля с фланцем (ригель 1)**

Отчет сформирован **2023.05.22 03:31:26 (UTC+03:00)** программой **КОМЕТА (64-бит)**, версия: **21.1.9.9** от **16.04.2021**

**7.2.3. Узлы ферм**

**Расчет выполнен по СП 16.13330.2017 с изменениями №1,2**

Коэффициент надежности по ответственности n = 1

Коэффициент условий работы 1

Сталь трубы C245

| **Свойства материалов сварки** | |
| --- | --- |
| Нормативное сопротивление металла шва по временному сопротивлению, Rwun | 49949,032 Т/м2 |
| Расчетное сопротивление угловых швов срезу по металлу шва, Rwf | 21916,412 Т/м2 |
| Тип сварки | Заводская сварка |
| Вид сварки | Ручная |
| Положение шва | Нижнее |

**Элементы узла**

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
|  | | | a = 3 м  b = 3 м  c = 6 м  d = 6 м |
| **Элемент** | **Тип сечения** | **Профиль** | |
| 1 |  | 200x6 (Стальные гнутые замкнутые сварные квадратные профили по ГОСТ 30245-2012) | |
| 2 |  | 160x4.5 (Стальные гнутые замкнутые сварные квадратные профили по ГОСТ 30245-2012) | |

**Конструкция**

|  |  |
| --- | --- |
|  |  |

**Сварные швы**

|  |  |
| --- | --- |
| Швы (мм) | K1 |
| Катет | 5 |

**Знаки усилий**

****

**Результаты расчета по комбинациям загружений**

|  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
|  | N1 | M1 | N2 | M2 | N3 | M3 |
|  | Т | Т\*м | Т | Т\*м | Т | Т\*м |
| 1 | -17,08 | -0,1 | -17,08 | -0,1 | -3,33 | -4,7e-006 |

| **Проверено по СНиП** | **Проверка** | **Коэффициент использования** |
| --- | --- | --- |
| п.Л.2.2, (Л.1), п.Л.2.3, (Л.2) | Несущая способность участка стенки пояса на продавливание (вырывание) в месте примыкания стойки | 0,223 |
| п.Л.2.5, (Л.4), (Л.5) | Несущая способность стойки в зоне примыкания к поясу | 0,106 |
| п.Л.2.6, (Л.6), (Л.7) | Несущая способность сварного шва, прикрепляющего стойку к поясу | 0,146 |
| п. 9.1.1 | Прочность стойки фермы | 0,05 |

**Коэффициент использования 0,223 - Несущая способность участка стенки пояса на продавливание (вырывание) в месте примыкания стойки**

|  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
|  | N1 | M1 | N2 | M2 | N3 | M3 |
|  | Т | Т\*м | Т | Т\*м | Т | Т\*м |
| 2 | -17,08 | -0,1 | -17,08 | -0,1 | -0,63 | -4,7e-006 |

| **Проверено по СНиП** | **Проверка** | **Коэффициент использования** |
| --- | --- | --- |
| п.Л.2.2, (Л.1), п.Л.2.3, (Л.2) | Несущая способность участка стенки пояса на продавливание (вырывание) в месте примыкания стойки | 0,042 |
| п.Л.2.5, (Л.4), (Л.5) | Несущая способность стойки в зоне примыкания к поясу | 0,02 |
| п.Л.2.6, (Л.6), (Л.7) | Несущая способность сварного шва, прикрепляющего стойку к поясу | 0,028 |
| п. 9.1.1 | Прочность элемента пояса фермы левой панели | 0,15 |
| п. 9.1.1 | Прочность элемента пояса фермы правой панели | 0,15 |

**Коэффициент использования 0,15 - Прочность элемента пояса фермы левой панели**

**Коэффициент использования по всему пакету комбинаций 0,223 - Несущая способность участка стенки пояса на продавливание (вырывание) в месте примыкания стойки**

Отчет сформирован **2023.03.27 18:28:30 (UTC+03:00)** программой **КОМЕТА (64-бит)**, версия: **21.1.9.9** от **16.04.2021**

# Список использованных источников

1. СП 53-102-2004. Общие правила проектирования стальных конструкций. Свод правил по проектированию и строительству. М.: 2005 – 132 с.

2. СП 20.13330.2016 Нагрузки и воздействия. Актуализированная редакция СНиП 2.01.07-85\* (с Изменениями N 1, 2).

3. СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции. Актуализированная редакция СНиП II-23-81\*" (с Поправкой, с Изменением N 1). Дата введения 2017-08-28

4. ГОСТ 21.502-2007. Правила выполнения проектной и рабочей документации металлических конструкций, М.: Стандартинформ. 2008 – 20 с.