Документ подписан простой электронной подписью

Информация о владельце:

ФИО: Емельянов Сергей Геннадьевич

Должность: ректор

**МИНОБРНАУКИ** 

Дата подписания: 27.09.2022 13:12:15 Юго-Западный государственный университет Уникальный программный ключ: Кафедра уникальных зданий и сооружений

9ba7d3e34c012eba476ffd2d064cf2781953

Утверждаю:

Заведующий кафедры уникальных

зданий и сооружений

В.И. Колчунов

2022 г.

### ОЦЕНОЧНЫЕ СРЕДСТВА

для текущего контроля успеваемости и промежуточной аттестации обучающихся по дисциплине

Железобетонные конструкции (наименование дисциплины)

Для студентов специальности 08.04.01 Строительство уникальных зданий и сооружений

### 1. ОЦЕНОЧНЫЕ СРЕДСТВА ДЛЯ ТЕКУЩЕГО КОНТРОЛЯ УСПЕВАЕМОСТИ ОБУЧАЮЩИХСЯ

#### 1.1 ВОПРОСЫ ДЛЯ СОБЕСЕДОВАНИЯ

<u>Раздел (тема) дисциплины "Физико-механические свойства материалов железобетонных конструкций"</u>

- 1. Прочность бетона на осевое сжатие
- 2. Прочность бетона на растяжение
- 3. Технологические особенности изготовления железобетонных конструкций
- 4. Перспективы развития бетонных и железобетонных конструкций
- 5. Каковы преимущества и недостатки железобетона?
- 6. Каковы основные этапы развития железобетона?
- 7. Каковы пути совершенствования железобетонных конструкций?

# <u>Раздел (тема) дисциплины "Метод расчета железобетонных конструкций по предельным</u> состояниям"

- 1. Потеря прочности или несущей способности вследствие разрушения бетона или разрыва арматуры
- 2. Усталостное разрушение
- 3. Расчет по прочности
- 4. Расчет по устойчивости формы
- 5. Расчет по устойчивости положения
- 6. Длительные нагрузки объектов тепловой и атомной энергетики
- 7. Расчет на особые нагрузки
- 8. Определение первого и второго предельного состояния

## <u>Раздел (тема) дисциплины "Расчет бетонных и железобетонных элементов по предельным</u> состояниям первой группы"

- 1. Понятие о расчете по предельным состояниям первой группы
- 2. Предельные состояния первой группы
- 3. Условие для первой группы предельных состояний

- 4. Нормативные и расчетные характеристики бетона
- 5. Нормативные и расчетные характеристики арматуры
- 6. Расчёт бетонных элементов по прочности
- 7. Внецентренно сжатые элементы
- 8. Изгибаемые элементы

# <u>Раздел (тема) дисциплины "Расчет железобетонных элементов по предельным состояниям второй группы"</u>

- 1. Расчёт железобетонных элементов по прочности
- 2. Расчет по прочности сечений, нормальных к продольной оси элемента
- 3. Изгибаемые элементы прямоугольного сечения
- 4. Внецентренно сжатые элементы прямоугольного сечения
- 5. Общий случай расчета при любых сечениях, внешних усилиях и любом армировании
- 6. Расчет по прочности сечений, наклонных к продольной оси элемента
- 7. Расчет железобетонных элементов на местное действие нагрузки

**Критерии оценивания** (нижеследующие критерии оценки являются примерными и могут корректироваться):

- ... баллов (или оценка «отлично») выставляется обучающемуся, если тема реферата раскрыта полно и глубоко, при этом убедительно и аргументированно изложена собственная позиция автора по рассматриваемому вопросу; структура реферата логична; изучено большое количество актуальных источников, грамотно сделаны ссылки на источники; самостоятельно подобран яркий иллюстративный материал; сделан обоснованный убедительный вывод; отсутствуют замечания по оформлению реферата.
- ... баллов (или оценка «хорошо») выставляется обучающемуся, если тема реферата раскрыта полно и глубоко, сделана попытка самостоятельного осмысления темы; структура реферата логична; изучено достаточное количество источников, имеются ссылки на источники; приведены уместные примеры; сделан обоснованный вывод; имеют место незначительные недочеты в содержании и (или) оформлении реферата.
- ... баллов (или оценка «удовлетворительно») выставляется обучающемуся, если тема реферата раскрыта неполно и (или) в изложении темы имеются недочеты и ошибки; структура реферата логична; количество изученных источников менее рекомендуемого, сделаны ссылки на источники; приведены общие примеры; вывод сделан, но имеет признаки неполноты и неточности; имеются замечания к содержанию и (или) оформлению реферата.
- ... баллов (или оценка «неудовлетворительно») выставляется обучающемуся, если содержание реферата имеет явные признаки плагиата и (или) тема реферата не раскрыта и (или) в изложении темы имеются грубые ошибки; материал не структурирован, излагается непоследовательно и сбивчиво; количество изученных источников значительно менее рекомендуемого, неправильно сделаны ссылки на источники или они отсутствуют; не приведены примеры или приведены неверные примеры; отсутствует вывод или вывод расплывчат и неконкретен; оформление реферата не соответствует требованиям.

## 2. ОЦЕНОЧНЫЕ СРЕДСТВА ДЛЯ ПРОМЕЖУТОЧНОЙ АТТЕСТАЦИИ ОБУЧАЮЩИХСЯ

#### 2.1 ТЕМЫ КУРСОВЫХ ПРОЕКТОВ

Выполнить комплексный рабочий проект несущих конструкциймногоэтажного промышленного или гражданского здания (см.рисунок 1.1) с неполным каркасом и несущими наружными стенами, включающий расчет и конструирование следующих конструкций:

- сборной панели перекрытия с напрягаемой арматурой;
- сборного неразрезного ригеля;
- сборной колонны первого этажа и фундамента под неё;
- узлов сопряжения панели с ригелем, ригеля с колонной и стыков между колоннами;
- плиты и второстепенной балки перекрытия в монолитном варианте;
- простенка несущей наружной стены первого этажа.
   Исходные данные студент принимает строго по двум последнимцифрам шифра (таблицы 1 3).

Таблица 1 – Размеры здания в плане (верхняя строка) и сетка колонн (нижняя строка)

Пред-	Последняя цифра шифра									
последняя										
цифра	1	2	3	4	5	6	7	8	9	0
шифра										
1	21× 64	15,6× 54	21,6× 74	20× 66	18,6 60,8	20 64	17,4 62,4	28 72	19,2 64	17,4 72
	7× 6,4	5,2×6	5,4× 7,4	5× 6,6	6,2×7,6	5× 6,4	5,8× 7,8	7× 7,2	4,8× 6,4	5,8 7,2
2	19,2×60	22,4× 74	15,6× 52,8	19,2×64	18× 60,8	24× 64	24× 62,4	27,2×48	20× 64	24,8 70,2
	4,8× 6	5,6×7,4	5,2× 6,6	6,4× 8	6× 7,6	6× 6,4	6× 7,8	6,8× 4,8	5× 8	6,2 7,8
3	20× 74	17,4× 66	20,8× 54,4	22,2×66	25,6× 72	16,2× 54	16,8× 68	21× 66	26,4× 72	18 64
	5× 7,4	5,8× 6,6	5,2×6,8	7,4× 6,6	6,4× 7,2	5,4×6	5,6× 6,8	7× 6,6	6,6× 7,2	68
4	24× 54,5	23,2× 72	16,8× 62,4	28× 74	24,8× 72	21,6× 47,6	25,6× 70,2	18,6 74	19,8 54,6	16,8 60,8
	6× 6,8	5,8× 7,2	5,6×7,2	7× 7,4	6,2×7,2	5,4× 6,8	6,4 7,8	6,2 7,4	6,67,8	5,67,6
5	16,2× 76	21,6× 56	19,2× 60,8	26,4× 60	24× 72	23,2× 54,4	16,2× 50,4	19,2× 66	20,8× 74	22,4× 72
	5,4× 7,6	5,4× 8	4,8× 7,6	6,6× 6	6× 7,2	5,8× 6,8	5,4× 7,2	6,4× 6,6	5,2× 7,4	5,6× 7,2
6	21,6× 62,4	14,4× 54,6	22,4× 63	22,4× 64	30× 72	16,2× 66	18,6× 56	26,4× 68	16,2× 56	24,8× 68
	6,4× 7,8	4,8× 7,8	5,6× 7	5,6× 6,4	5× 7,2	5,4× 6,6	6,2× 8	6,6× 6,8	5,4× 7	$6,2 \times 6,8$
7	18× 56	20,8× 56	20× 60	24× 64	25,6× 68	16,8× 52,8	17,4× 60,8	20,8× 72	19,2× 60,8	18,6× 66
	6× 7	5,2× 8	5× 6	8× 6,4	6,4× 6,8	5,6× 6,6	5,8× 7,6	5,2× 7,2	6,4× 7,6	$6,2 \times 6,6$
8	19,2× 48	20× 50	16,2× 58	23,2× 60	21,6× 64	22,4× 60	20,8× 64	15× 76	22,4× 48	24,8× 74
	4,8× 4,8	5× 5	5,4× 5,8	5,8× 6	5,4× 6,4	5,6× 6	5,2× 6,4	5× 7,6	5,6× 8	$6,2 \times 7,4$
9	19,2× 48	15,6× 54	20,8 63	27× 74	31,2× 64	28× 62	24,8× 60	15,6× 76	20,4× 70,2	18,6× 60
	4,8× 8	5,2× 5,4	5,2× 7	6× 7,4	7,8× 6,4	7× 6,2	6,2× 6	5,2× 7,6	6,8× 7,8	6,0× 6,0
0	20× 78	19,8× 76	17,4× 62,4	25,6× 74	21× 54,4	17,4× 64	23,2× 74	20,8× 78	18× 72,6	17,4× 64
	5× 7,8	6,6× 7,6	5,8× 7,8	6,4× 7,4	7× 6,8	5,8× 8	5,8× 7,4	5,2× 7,8	6× 6,6	$5,8 \times 6,4$

Таблица 2 – Основные характеристики здания

		- , ,		_							
Показатели	Последняя цифра шифра документа										
Hokasareni	1	2	3	4	5	6	7	8	9	0	
Временная нагрузка на											
междуэтажное перекрытие $P$ , $\kappa H/m^2$	4	5	7	5	6	7	4	8	7	6	
Размеры оконного проема $b \times h$ ,											
M	1,5x1,5	3x1,8	1,5x1,5	1,8x2,4	2,1x2,8	2,1x2,8	2,1x2,7	1,5x1,8	1,5x1,8	3x1,8	
Число этажей	4	6	7	5	5	4	7	4	6	5	
Высота этажа Н, м	3,2	4	3,2	4,2	4,2	3,6	4,6	4,2	5,4	4,8	
Нормативное сопротивление грунта на уровне подошвы фундамента, МПа	0,25	0,3	0,4	0,4	0,3	0,35	0,35	0,4	0,45	0,45	

Таблица 3 – Основные характеристики материалов для железобетонных конструкций

1 1 1 1								
Послед-			Железобетон	ные констру	Каменные конструкции		Толщина	
<b>RRH</b>	Место	_	дварительного пряжения	_	арительным яжением	Марка	Марка	наружной
цифра шифра	строительства	Марка бетона	Класс арм. стали	Марка бетона	Класс арм. стали	кирпича	раствора	стены, кирпичей
1	Москва	B-15	A-III, Bp-I	B-30	$A_{\tau}$ -VI	50	25	2,5
2	Орел	B-15	A-II, Bp-I	B-40	A <sub>r</sub> -VI	75	50	2
3	Кострома	B-20	A-III, Bp-I	B-30	K-7	100	100	2,5
4	Харьков	B-25	A-III, Bp-I	B-40	Bp-II	75	75	2
5	Минск	B-20	A-II, Bp-I	B-40	A-V	75	50	2
6	Уфа	B-15	A-II, A-I	B-30	A <sub>r</sub> -VI	100	75	2,5
7	Ижевск	B-25	A-II, Bp-I	B-40	A-V	50	50	2,5
8	Архангельск	B-20	A-II, Bp-I	B-30	Bp-II	100	100	2,5
9	Санкт-Петербург	B-25	A-III, Bp-I	B-30	K-7	75	75	2,5
0	Ставрополь	B-15	A-III, Bp-I	B-40	Bp-II	75	50	2

Примечание - Для ненапрягаемой арматуры предварительно-напряженных сборных плит перекрытия принимать арматурную сталь того же класса, что для конструкции без предварительного напряжения. Данные по арматурным сталям приведены в СП 63.13330.2012.

Формальные критерии (нормоконтроль) (от 0 до 30 баллов):

- оформление титульного листа, оглавления, заглавий и текста;
- оформление библиографии;
- использование зарубежной литературы;
- оформление приложений, применение иллюстративного материала;
- оформление ссылок, сносок и выносок;
- грамматика, пунктуация и шрифтовое оформление работы;
- соблюдение графика подготовки и сроков сдачи законченной работы.

Содержательные критерии (от 0 до 50 баллов)

- соответствие работы выбранной теме;

- выбор цели и постановка задач;
- структура работы, сбалансированность разделов;
- качество источниковой базы, применение новейшей литературы;
- наличие элементов научной новизны, практическая ценность работы;
- правильность деления объёма материала по разделам;
- качество работы ссылочного аппарата;
- степень самостоятельности работы;
- стиль изложения.

Защита (от 0 до 20 баллов)

- раскрытие содержания работы;
- структура и качество доклада;
- ораторское искусство;
- оперирование профессиональной терминологией;
- качество использования средств мультимедиа в докладе;
- ответы на вопросы по теме работы.

Дополнительные баллы (от 0 до 20) могут быть получены за:

- апробацию материалов работы на научных конференциях;
- использование современных научных методов исследования и интернет-технологий;
- получение квалифицированной рецензии на работу;
- публикацию по теме работы в периодических научных изданиях и т.д.

## 2.2 БАНК ВОПРОСОВ И ЗАДАНИЙ В ТЕСТОВОЙ ФОРМЕ

#### 1. Вопросы в закрытой форме

- 1. Метод расчета железобетонных конструкций по предельным состояниям. Сущность метода. Определение предельного состояния. Система расчетных коэффициентов (коэффицентов надежности и условий работы), их назначение.
  - 2. Две группы предельных состояний.
  - 3. Нагрузки. Классификация.
- 4. Нормативные и расчетные нагрузки. Расчетные нагрузки для предельных состояний I и II групп. Сочетания нагрузок.
- 5. Степень ответственности зданий и сооружений. Коэффициент надежности по назначению.
- 6. Нормативные и расчетные сопротивления бетона. Расчетные сопротивления по предельным состояниям I и II групп. Коэффициенты условий работы бетона.
- 7. Нормативные и расчетные сопротивления арматуры. Расчетные сопротивления по предельным состояниям I и II групп. Коэффициенты условий работы арматуры.
  - 8. Принципы конструирования балок.
  - 9. Принципы конструирования плит.
  - 10. Граничная относительная высота сжатой зоны бетона. Сущность. Определение.
- 11. Изгибаемые железобетонные элементы с одиночной и двойной арматурой. Общие положения. Случаи установки двойной арматуры.
- 12. Предпосылки расчета прочности изгибаемых железобетонных элементов по нормальным сечениям.
- 13. Проверка прочности изгибаемых железобетонных элементов прямоугольного профиля с одиночной арматурой. Подбор арматуры.
- 14. Проверка прочности изгибаемых железобетонных элементов прямоугольного профиля с двойной арматурой. Подбор арматуры.
- 15. Изгибаемые элементы таврового профиля. Общие положения. Проверка прочности. Подбор арматуры.

- 16. Расчет прочности изгибаемых железобетонных элементов по наклонным сечениям. Общие сведения. Схемы разрушения.
- 17. Расчет прочности изгибаемых железобетонных элементов по наклонному сечению на действие поперечной силы.
- 18. Расчет прочности изгибаемых железобетонных элементов по бетонной полосе между наклонными сечениями.
- 19. Расчет прочности изгибаемых железобетонных элементов по наклонному сечению на действие изгибающего момента.
- 20. Сжатые железобетонные элементы. Классификация. Конструктивные особенности. Расчетные длины.
- 21. Расчет прочности сжатых железобетонных элементов со случайным экспентриситетом.
  - 22. Два случая внецентренного сжатия железобетонных элементов.
- 23. Проверка прочности внецентренно сжатых железобетонных элементов прямоугольного профиля. Учет влияния гибкости и длительности действия нагрузки. Подбор арматуры.
  - 24. Расчет железобетонных элементов по образованию нормальных трещин.
- 25. Предельная ширина раскрытия трещин. Требования, из которых назначается ее величина.
  - 26. Расчет железобетонных элементов по раскрытию нормальных трещин.
- 27. Расчет железобетонных элементов по деформациям. Общие сведения и цель расчета.
- 28. Предельный прогиб железобетонных элементов. Требования, из которых назначается его величина.
- 29. Определение кривизны железобетонных элементов на участках без трещин в растянутой зоне.
- 30. Вычисление прогибов железобетонных элементов. Точные и упрощенные способы. Определение выгибов.
- 2. Вопросы в открытой форме
- 2.1 Постоянная нагрузка рассчитывается как:

Выберите один ответ:

- а. Разность между полной и временной нагрузками;
- б. Сумма между продолжительно действующей и временной нагрузками.
- в. Разность между полной и длительной нагрузками;
- г. Сумма между полной и временной нагрузками;
- 2.2В железобетонных элементах, в которых поперечная сила по расчету не может быть воспринята только бетоном, следует предусматривать установку поперечной арматуры с шагом не более ... и не более 300 мм.

Выберите один ответ:

- a. 0,85
- б. 0,25
- в. 0,75
- г. 0,5
- 2.3Толщина защитного слоя бетона для продольной рабочей арматуры плит должна быть не менее:

Выберите один ответ:

а. 20 мм

- б 5 мм в. 10 мм г. 15 мм 2.4Из каких сборных элементов состоит рама каркаса одноэтажного здания в продольном направлении? Выберите один ответ: а. Элементы покрытия, подкрановые балки, колонны; б. Элементы покрытия, подкрановые балки; в. Подкрановые балки, вертикальные связи. г. Элементы покрытия, подкрановые балки, вертикальные связи; 2.5Влияет ли изменение температуры на сцепление арматуры с бетоном? Выберите один ответ: а. Сцепление не нарушается при повышении температуры до + 80 °C б. Сцепление нарушается при понижении температуры до – 20 °C. в. Изменение температуры не влияет на сцепление арматуры с бетоном; г. Сцепление нарушается при повышении температуры до + 80 °C; 2.6Пролеты одноэтажных и многоэтажных производственных здании унифицированы и кратны: Выберите один ответ: а. 4 м б. 12 м в. 8 м г. 6 м 2.7При расчете балочной плиты, нагруженной равномерно распределенной нагрузкой, рассматривают грузовую полосу шириной... Выберите один ответ: а. 1,5 м б. 2 м в. 1 м г. 10 м 2.8Пролеты одноэтажных и многоэтажных производственных здании унифицированы и кратны: Выберите один ответ: а. 12 м б. 4 м в. 6 м г. 8 м 2.9Какую часть от высоты балок(главных и второстепенных) составляет их ширина? Выберите один ответ: a. b=4h: б. b=0.2h; B. b=0.4h;  $\Gamma$ . b=2h.
- 2.10Процент армирования сетчатой кладки определяют из отношения...: Выберите один ответ:

- а. Площади арматуры к объёму кладки;
- б. Объёма арматуры к объёму кладки;
- в. Объёма арматуры к площади кладки.
- г. Площади арматуры к площади кладки;
- 2.11Процент армирования сетчатой кладки определяют из отношения...:

Выберите один ответ:

- а. Площади арматуры к объёму кладки;
- б. Объёма арматуры к объёму кладки;
- в. Объёма арматуры к площади кладки.
- г. Площади арматуры к площади кладки;
- 2.12 Какой тип плит покрытия имеет размеры 3х12 или 3х6 м, продольные ребра, расположенные на расстоянии 1,5 м, и консольные свесы полок:

Выберите один ответ:

- а. Плиты двухконсольные 2Т;
- б. Плиты крупноразмерные железобетонные сводчатые.
- в. Многопустотные плиты;
- г. Ребристые плиты;
- 2.13Железобетонные предварительно напряженные подкрановые балки испытывают динамические воздействия от мостовых кранов и поэтому их применение рационально при кранах среднего режима работы и кранах легкого режима работы грузоподъемностью до ....

Выберите один ответ:

- а. До 20 т
- б. До 15 т
- в. До 50 т
- г. До 30 т
- 2.14Установлены ... класса ответственности зданий и сооружений:

Выберите один ответ:

- а. Три
- б. Четыре
- в. Два
- г. Пять
- 2.15 Железобетонные конструкции должны удовлетворять требованиям расчёта по ... группам предельных состояний:

Выберите один ответ:

- а. Четырем
- б. Трем
- в. Двум
- г. Пяти
- 2.16При значительном содержании арматуры (свыше 3%) плотность железобетона определяют как ... масс бетона и арматуры в 1 м3 объема конструкции.

Выберите один ответ:

- а. Сумму
- б. Частное
- в. Разность
- г. Произведение

2.17 Поперечное сетчатое армирование оказывает значительное влияние на несущую способность каменной кладки. Стержни сеток сваривают или связывают между собой вязальной проволокой. Расстояние между стержнями в сетках должно быть....

Выберите один ответ:

- а. Не менее 20 и не более 100 мм
- б. Не менее 40 и не более 140 мм
- в Не менее 50 и не более 150 мм
- г. Не менее 30 и не более 120 мм;
- 2.18 Классы бетона по прочности на осевое сжатие:

Выберите один ответ:

- a. B 3,5... B 100;
- б. F50 ...F500;
- в. D 800... D2500;
- г. W2 .... W12;
- 2.19. Какую арматуру не допускается использовать для монтажных петель при расчетной зимней температуре ниже -40°С?

Выберите один ответ:

- а. Сталь марки Ст3сп
- б. Сталь марки Ст3пс
- в. Только арматурные канаты
- г. Только термомеханически упрочненную периодического профиля
- 2.20При расчете рамы одноэтажных и многоэтажных производственных здании в поперечном направлении учитывают:

Выберите один ответ:

- а. Действие ветровой нагрузки и от температурных воздействий.
- б. Действие ветровой нагрузки; действие нагрузки от торможения крана и от температурных воздействий;
- в. Действие ветровой нагрузки и действие нагрузки от торможения крана;
- г. Действие нагрузки от торможения крана и от температурных воздействий;
- 2.21По нормам случайные эксцентриситеты следует принимать равными большему из следующих значений: .... высоты сечения элемента; ... длины элемента (или ее части между местами, закрепленными от поперечных перемещений).

Выберите один ответ:

- а. Высоты сечения элемента и длины элемента и ≥10мм
- б. Высоты сечения элемента и длины элемента и ≥40мм
- в. Высоты сечения элемента и длины элемента и ≥20мм
- г. Высоты сечения элемента и длины элемента и ≥30мм
- 2.22Какие классы арматуры рекомендуется использовать для монтажных петель для сборных железобетонных и бетонных конструкций?

Выберите один ответ:

- а. Только арматурные канаты
- б. Только холоднодеформированную периодического профиля
- в. Только термомеханически упрочненную периодического профиля
- г. Горячекатанную арматурную сталь класса А240 марок Ст3сп и Ст3пс
- 2.23 Не существует нагрузок следующего типа:

#### Выберите один ответ:

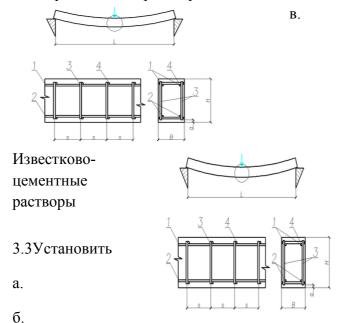
- а. Особых
- б. Переменных
- в. Постоянных
- г. Временных
- 2.26 Прочность бетона в течении длительного времени ....
- а. Возрастает
- б. Не изменяется
- в. Уменьшается
- г. Колеблется
- 2.27 Арматура, устанавливаемая по расчету, называется ...
- а. Рабочей
- б. Монтажной
- в. Конструктивной
- г. Технологической
- 2.28 Стержневая горячекатанная арматура периодического профиля ...
- a. A400
- б. Вр1200
- в. Вр1500
- г. К 1400
- 2.29 Сваривают арматурные стали ...
- а. Горячекатанныемалоуглродистые
- б. Упроченные термической обработкой
- в. Упроченные вытяжкой
- г. Канаты
- 2.30 В качестве напрягаемой применяется арматура класса ...
- a. A-IV (A600)
- б. А-І (А240)
- в. A-II (A300)
- г. A-III (A400)
- 2.31 В качестве характеристики прочности бетона сжатой зоны изгибаемых железобетонных элементов принимают
- а. Призменную прочность
- б. Кубиковую прочность
- в. Временное сопротивление осевому сжатию
- г. Временное сопротивление бетона на срез
- 2.32 Сварные сетки изготавливают из обыкновенной арматурной проволоки диаметром ...
- а. 3...5 мм
- б. 10...12 мм
- в. 14...16 мм
- г. 18...20 мм
- 2.33 Перекрытия, основные несущие элементы которых (плиты, балки) расположены в горизонтальной плоскости, называют:

- а. Плоскими
- б. Горизонтальными
- в. Пространственными
- г. Ребристыми
- 2.34 Какой тип связей используется при действии горизонтальных нагрузок в продольном направлении здания (ветер на торец, торможение кранов и т.п.), где усилия воспринимаются продольной рамой, ригелем которой является покрытие
- а. Сопряжение между плитами покрытия и колоннами осуществляется через балки или фермы, обладающие малой жесткостью из своей плоскости
- б. Горизонтальные связи по нижнему поясу ригелей
- в. Горизонтальные связи по верхнему поясу ригелей
- г. Связи по фонарям
- 2.35 Какие классы арматуры рекомендуется использовать для предварительно напряженных железобетонных конструкций в качестве напрягаемой?
- a. A600, A800, A1000, Bp1200, Bp1600, K1400, K1500, K1600
- б. Только Вр1200, Вр1600
- в. Только К1400, К1500, К1600
- г. Только А600, А800, А1000
- 2.36 Куда ставится продольная рабочая арматура в сечении, нормальном к продольной оси изгибаемого железобетонного элемента?
- а. Растянутой зоне сечения
- б. В сжатой зоне сечения
- в. Каждый раз по-разному
- г. Поперек элемента
- 2.37 Какой метод представлен ниже для статического расчета плоской поперечной рамы одноэтажного промышленного здания, если используется следующее уравнение:
- реакция верха колонн от единичного перемещения;
- реакция верха колонн от внешних нагрузок
- а. Метод перемещений
- б. Метод сил
- в. Метод граничных элементов
- г. Метод сеток
- 2.38 Какие типы воздействий испытывают железобетонные предварительно напряженные подкрановые балки от мостовых кранов в одноэтажном промышленном здании
- а. Балки испытывают на динамические воздействия
- б. Балки испытывают сейсмические воздействия
- в. Балки испытывают температурные воздействия
- 2.39 Продольный температурный шов в одноэтажном промышленном здании выполняют, как правило, на спаренных колоннах со вставкой. При этом колонны у температурного шва имеют привязку к продольным разбивочным осям ...
- а. 250 мм
- б. 150 мм
- в. 200 мм
- г. 300 мм

- 2.40 Какие классы арматуры рекомендуется использовать для железобетонных конструкций без предварительного напряжения в качестве продольной устанавливаемой по расчету?
- a. A400, A500, A600, B500, Bp500
- б. Только А400, А500, А600
- в. Только В500, Вр500
- г. Никакие из перечисленных
- 3 Вопросы на установление соответствия
- 3.1 Установить соответствие между определениями:
- а.Железобетонные конструкции и изделия
- б.Монолитные железобетонные конструкции
- в.Сборные железобетонные конструкции и изделия
- 1. Основной вид конструкций и изделий, применяемых в различных отраслях строительства: жилищно-гражданском, промышленном, сельскохозяйственном и др.
- 2. Элементы зданий и сооружений, изготовляемые из железобетона, и сочетания этих элементов.
- 3. Выполняемые непосредственно на строительных площадках, обычно применяются в зданиях и сооружениях, трудно поддающихся членению, при нестандартности и малой повторяемости элементов и при особенно больших нагрузках
- 3.2 Установить соответствие между определениями:
- а. Строительные растворы

В.

б. Гидравлические растворы



- г. Гидроизоляционные растворы
- 1. Сложные растворы
- 2. Искусственный материал, полученный в результате затвердевания рационально подобранной смеси вяжущего вещества, воды, мелкого заполнителя (песка) и при необходимости добавок
- 3. Растворы твердеющие как в воздушной так и влажной средах
- 4. Специальный раствор соответствие

Γ.

- 1. s-
- 2. H-

3. а-

- 3.4 Установить соответствие определений:
- а. Арка
- б. Балка
- в. Балка-стенка

- 1. Конструкция в форме кривого бруса для перекрытия проёмов в стене или пролётов между опорами в зданиях, мостах и других сооружениях.
- 2. Конструктивный элемент, укладываемый на опоры (колонны, стены и др.) и работающий главным образом на изгиб
- 3. Конструктивный элемент, высота которого составляет значительную (0,25 и более) часть перекрываемого пролета.
- 3.5 Установить соответствие к какому виду относятся бетоны при плотности:
- а.  $p = 2200,2500 \text{ кг/м}^3$
- б.  $p = 800,2000 \text{ кг/м}^3$
- в.  $p = 1800,2200 \text{ кг/м}^3$
- г.  $p = \text{менее } 800 \text{ кг/м}^3$
- 1. Лёгкий
- 2. Тяжёлый
- 3. Облегчённый
- 4. Особо лёгкий

- 4 Вопросы на установление последовательности
- 4.1 Установить последовательность вычисления расчётов элементов прямоугольного профиля на прочность по сечениям, нормальным к продольной оси элемента

a.

$$h_0 = \sqrt{\frac{M}{\xi (1-0.5\xi) R_b b}} \; , \; \xi = 0.3 \div 0.4 \; .$$
   
 O.

 $A_{s}=\xi_{R}R_{b}bh_{0}$  /  $R_{s}+A_{s}^{\prime}$  , выбор количества и диаметра стержней

B.  $A_s$  по сортаменту.

Элемент с двойной арматурой:

$$A_s' = \frac{M - \alpha_R R_b b h_0^2}{R_{sc} (h_0 - a')},$$
 выбор

количества и диаметра стержней

 $\Lambda_s'$  по сортаменту  $\Gamma$ .

4.2 Установить последовательность вычисления расчётов при проверке прочности сечения

$$\xi = \frac{x}{h_0}$$

$$x = \frac{R_s A_s - R_{sc} A_s'}{R_b b}$$

B. 
$$\alpha_{m} = \frac{M}{R_{b}bh_{0}^{2}} \qquad M_{ult} = \alpha_{R}R_{b}bh_{0}^{2} + R_{sc}A_{s}'(h_{0} - a')$$
 
$$M_{ult} = (0.7\alpha_{R} + 0.3\alpha_{m})R_{b}bh_{0}^{2} + R_{sc}A_{s}'(h_{0} - a'),$$
 
$$\alpha_{m} = \xi(1 - 0.5\xi)$$

4.3 Установить последовательность вычисления расчёта железобетонных элементов на прочность по сечениям, наклонным к продольной оси

$$\sqrt{rac{M_b}{q}} < rac{2h_0}{1 - 0.5 rac{q_{sw}}{R_{bs}b}}$$
 или  $rac{q_{sw}}{R_{bs}b} > 2$ 

$$6 \quad M_b = 1.5 R_{bt} b h_0^2$$

$$c = \sqrt{\frac{M_b}{q}}$$
 B.

$$q_{sw} = \frac{R_{sw}A_{sw}}{s_w}$$
  $\Gamma$ 

4.4 Установить последовательность вычисления расчёта железобетонных элементов по сечениям, наклонным к продольной оси, на действие изгибающего момента

$$z_s = h_0 - \frac{N_s}{2R_b b}$$

$$q_{SW} = \frac{R_{SW}A_{SW}}{S_W}$$

$$M_s = N_s z_s$$

$$M_{sw} = 0.5q_{sw}c^2$$

4.5 Установить последовательность вычисления подбора поперечной арматуры

$$q_{sw} = \frac{Q_{max} - Q_{b1}}{1.5h_0}$$

$$6. M_b = 1.5 R_{bt} b h_0^2$$

$$Q_{b1} = 2\sqrt{M_b q}$$

$$q_{sw} = \frac{Q_{\text{max}} - 0.5R_{bt}bh_0 - 3h_0q}{1.5h_0}$$

4.6 Установить последовательность вычисления расчёта изгибаемых элементов по раскрытию трещин, нормальных к продольной оси

$$j = \frac{\alpha (A_s - A'_s)h / 2 - (b'_f - b)h'_f (h - h'_f) / 2}{A_{red}}$$

$$\delta. \qquad A_{red} = A_b + \alpha (A_s + A_s')$$

B. 
$$\alpha = E_s/E_b$$

$$A_b = b(h - h'_f) + b'_f h'_f$$

4.7Установить последовательность вычисления расчёта по раскрытию трещин

$$\alpha_{s1} = \frac{300}{R_{b,ser}}$$

$$\delta. \qquad y = y_t k$$

По 
$$\mu_s \alpha_{s1} = \frac{A_{s1}\alpha_{s1}}{bh_0}$$
 и  $\gamma = \frac{[b'_f - b]h'_f}{bh_0}$  :

$$z_s = \varsigma h_0$$

4.8 Установление последовательность вычисления расчёта железобетонных элементов по деформации

$$\alpha_{s1} = \frac{E_s}{E_{b,red}}, \ \alpha_{s2} = \frac{E_s}{\psi_s E_{b,red}}$$
a.

$$\mu_s = \frac{A_s}{bh_0}, \ \mu'_s = \frac{A'_s}{bh_0}, \ \mu'_s = \frac{(b'_f - b)h'_f}{bh_0}$$

$$E_{b,red} = \frac{R_{b,ser}}{\varepsilon_{b1,red}} \label{eq:energy}$$
 B.

$$\psi_s = 1 - 0.8 \frac{M_{crc}}{M_n}$$

4.9Установление последовательность вычисления расчёта внецентренно сжатых элементов с симметричной арматурой

$$a$$
.  $h_0 = h - a$ 

$$6. e_0 = M/N$$

$$M_1 = M + N (h_0 - a) / 2$$
  
 $M_{1L} = M_L + N_L (h_0 - a) / 2$ 

$$\varphi_L = 1 + \frac{M_{1L}}{M_1}$$

4.10 Установление последовательность вычисления расчёта железобетонных элементов на продавливание

$$q_{sw} = \frac{R_{sw}A_{sw}}{s_w}$$
a.

6. 
$$F = N_1 - N_2$$

B. 
$$A_b = uh_0$$
,  $h_0 = 0.5(h_{0x} + h_{0y})$ 

$$F_{sw,ult} = 0.8q_{sw}u$$

**Критерии оценивания** (нижеследующие критерии оценки являются примерными и могут корректироваться):

- ... **баллов** (или оценка **«отлично»**) выставляется обучающемуся, если тема реферата раскрыта полно и глубоко, при этом убедительно и аргументированно изложена собственная позиция автора по рассматриваемому вопросу; структура реферата логична; изучено большое количество актуальных источников, грамотно сделаны ссылки на источники; самостоятельно подобран яркий иллюстративный материал; сделан обоснованный убедительный вывод; отсутствуют замечания по оформлению реферата.
- ... **баллов** (или оценка **«хорошо»**) выставляется обучающемуся, если тема реферата раскрыта полно и глубоко, сделана попытка самостоятельного осмысления темы; структура реферата логична; изучено достаточное количество источников, имеются ссылки на источники; приведены уместные примеры; сделан обоснованный вывод; имеют место незначительные недочеты в содержании и (или) оформлении реферата.
- ... баллов (или оценка «удовлетворительно») выставляется обучающемуся, если тема реферата раскрыта неполно и (или) в изложении темы имеются недочеты и ошибки; структура реферата логична; количество изученных источников менее рекомендуемого, сделаны ссылки на источники; приведены общие примеры; вывод сделан, но имеет признаки неполноты и неточности; имеются замечания к содержанию и (или) оформлению реферата.

... баллов (или оценка «неудовлетворительно») выставляется обучающемуся, если содержание реферата имеет явные признаки плагиата и (или) тема реферата не раскрыта и (или) в изложении темы имеются грубые ошибки; материал не структурирован, излагается непоследовательно и сбивчиво; количество изученных источников значительно менее рекомендуемого, неправильно сделаны ссылки на источники или они отсутствуют; не приведены примеры или приведены неверные примеры; отсутствует вывод или вывод расплывчат и неконкретен; оформление реферата не соответствует требованиям.

Составитель	soul	Колчунов Вл.И
·		<del></del>