

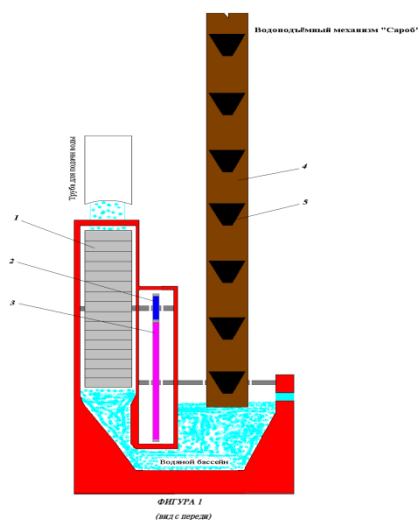
Султонноёбов Ю.Ю. (ТJ);Юсуфбеков Н.Ш. (ТJ)

ВОДОПОДЪЁМНЫЙ МЕХАНИЗМ «САРОБ»

1. Водоподъёмный механизм, состоящий из водяного колеса **отличающийся тем, что** в нем установлен редуктор, опирающийся на опорные подшипники, установленные на станины, передающие движение на приводного барабана наклонному ленточному транспортеру, расположенному под углом к горизонту.

2. Водоподъёмный механизм по пункту 1, **отличающийся тем, что** на прорезинной ленте транспортера установлены сосуды для подбора воды.

3. Водоподъёмный механизм по пункту 1, **отличающийся тем, что** станины крепятся на железобетонных подушках крепёжным элементом.



Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ); Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ); (73) Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ)

ОПОРНЫЙ СТОЛИК - УЗЛА СТЫКА ПЛИТЫ - БАЛКИ С КОЛОННОЙ БЕЗРИГЕЛЬНОГО КАРКАСА ИЗ МОНОЛИТНОГО ЖЕЛЕЗОБЕТОНА

1. Опорный столик - воротник узла стыка плиты - балки с колонной безригельного каркаса из монолитного железобетона состоящий из уголкового замкнутого воротника прокатного профиля и приваренных к нему рабочих стальных стержней арматуры, **отличающийся тем, что** выполнен в виде замкнутого воротника (квадратную форму) повторяющую сечение колонны с внутренним размером равным внешнему периметру между рабочими арматурами колонны и приварение к нему с четырех сторон рабочие стержни плиты - балки (арматуры), по четыре стержня с каждой стороны сверху или снизу.

2. Опорный столик - воротник узла стыка плиты - балки с колонной безригельного каркаса из монолитного железобетона по пункту 1, **отличающийся тем, что** к воротнику приварены рабочие стальные стержни плиты – балки (арматуры) по две с каждой угловой стороны, сверху или снизу.

Опорный столик – воротник заводского изготовления узла стыка плиты – балки с колонной безригельного каркаса из монолитного железобетона



Фиг. 1.



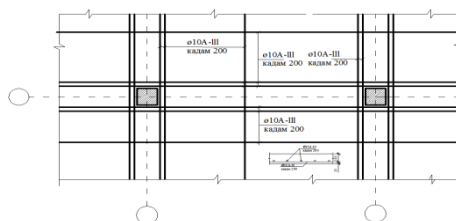
Фиг. 2.

Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ); Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ); Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ)

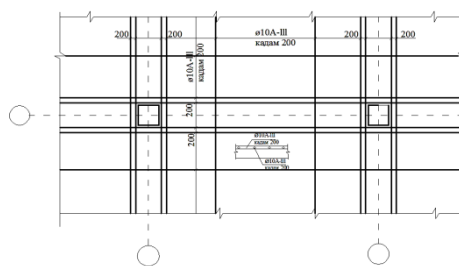
БЕЗРИГЕЛЬНЫЙ КАРКАС ИЗ МОНОЛИТНОГО ЖЕЛЕЗОБЕТОНА ДЛЯ СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНОВ С КОМБИНИРОВАННЫМ АРМИРОВАНИЕМ

Безригельный каркас из монолитного железобетона с комбинированным армированием состоит из двух конструктивных элементов – плиты, арматуры и колонн, которые при совместной работе образуют раму, **отличающийся тем, что** соединения плиты-балки с колонной осуществлен при помощи опорного столика с воротником, приваренным с четырех сторон рабочие стержни, между рабочими стержнями опорной арматуры проведен базальт-пластиковая арматура, которая составляет 50 % опорной арматуры скрытой балки каркаса и в последующем объединены в пространственный каркас скрытой балки, а плита-балка выполняет роль горизонтального элемента рамной конструкции и имеет прямоугольное сечение, шириной, равной одной четвертой части пролета с каждой стороны оси колонн и высотой, равной высоте сечения плиты.

Безригельный каркас из монолитного железобетона для сейсмических районов с комбинированным армированием



Фиг. 1



Фиг.2



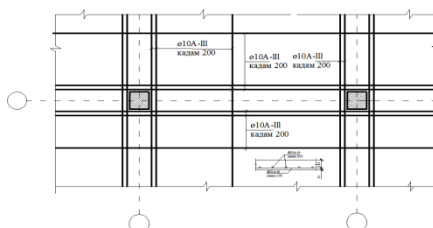
Фиг.3

Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ);Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ); Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ); Шарипов Л. (ТJ); Ахмадзода Дж.Дж. (ТJ); Рахмонов А.Дж. (ТJ); Муминов И.С. (ТJ); Хамидов К.А. (ТJ)

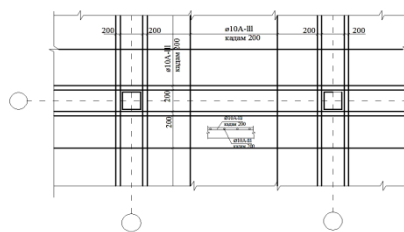
БЕЗРИГЕЛЬНЫЙ КАРКАС ИЗ МОНОЛИТНОГО ЖЕЛЕЗОБЕТОНА С ОБЫЧНЫМ АРМИРОВАНИЕМ ДЛЯ СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНОВ

Безригельный каркас из монолитного железобетона с обычным армированием для сейсмических районов состоит из плиты и колонны, которые при совместной работе образуют раму, **отличающееся тем, что** в плите скрыта балка высотой равной высоте плиты и шириной (условной) равной ширине сечения колонны и армированная рабочей арматурой сечением, равным половине сечению рабочей арматуры плиты – балки, плита – балка выполняющая роль рамной конструкции который обеспечивает пространственную жесткость конструкции и имеет прямоугольную сечению – шириной, равной одной четвертой части пролета с каждой стороны от оси колонн и высотой, равной высоте сечению плиты, площадь рабочей арматуры плиты-балки делятся на две равные части, которые размещен в виде рабочей арматуры скрытой балки и армосеток плиты, соединения плиты – балки с колонной осуществлен при помощи опорного столика с воротником заводского изготовления, которая приваривается к рабочей арматуры колонны.

Безригельный каркас из монолитного железобетона с обычным армированием для сейсмических районов



Фиг. 1



Фиг 2



Фиг 3

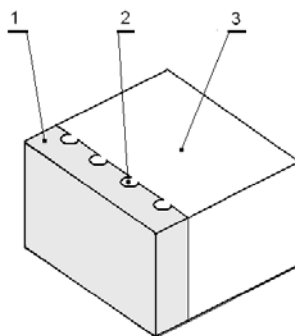


Фиг.4

Мирпочаев Х.А. (ТJ); Сафиев Х. (ТJ); Холиков И.Х. (ТJ); Мирпочаева А.Х. (ТJ); Мирзоев Р.Р. (ТJ); Халиков Ф.И. (ТJ); Бердиев А.Р. (ТJ); Мухамедиев Н.П. (ТJ); Мирпочаев Х.А. (ТJ); Сафиев Х. (ТJ); Холиков И.Х. (ТJ); Мирпочаева А.Х. (ТJ); Мирзоев Р.Р. (ТJ); Халиков Ф.И. (ТJ); Бердиев А.Р. (ТJ); Мухамедиев Н.П. (ТJ); Мирпочаев Х.А. (ТJ); Сафиев Х. (ТJ); Холиков И.Х. (ТJ); Мирпочаева А.Х. (ТJ); Мирзоев Р.Р. (ТJ); Халиков Ф.И. (ТJ); Бердиев А.Р. (ТJ); Мухамедиев Н.П. (ТJ)

БЛОЧНЫЙ КОМПОЗИТНЫЙ СТРОИТЕЛЬНЫЙ КИРПИЧ

Блочный композитный строительный кирпич, включающий твердую часть из материала естественного или искусственного происхождения и пористую часть из звуко-теплоизоляционного материала, отличающийся тем, что выполнен в форме прямоугольного параллелепипеда с сопрягаемым замковым соединением составных частей.



Фиг1.

Хасанов Н.М. (ТJ); Якубов А.О. (ТJ); Алимардонов А. (ТJ); Хасанов Н.М. (ТJ); Якубов А.О. (ТJ); Алимардонов А. (ТJ); Якубов А.О. (ТJ); Алимардонов А. (ТJ)

КОНСТРУКЦИЯ ПОДЗЕМНЫХ ПЕШЕХОДНЫХ ПЕРЕХОДОВ В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ

Конструкция подземных пешеходных переходов в сейсмических районах состоящая из перекрытия, пола и стены, отличающаяся тем, что она состоит из боковые арочные стенки, свода и фундамента, конструкция фундамента совмещены с полом с передачей усилий распора от стеновых панелей на арочный пол, при конструкция арки стрела пола приняты $f_n = 0,03L$, а стрела арки и стены приняты $f_a = 0,05L$, $f_k = 0,05H$, для улучшения передачу распорных усилий арочных элементов между собой и снижение общую и сейсмическую нагрузку использованы шарнирное соединение сборных элементов, армирование и толщина конструкций рассчитаны в зависимости от активного давления грунта и сейсмического давления, при определении напряжения на основание сооружение использованы формулы:

$$\sigma = \frac{WT \sqrt{(E_n + \alpha E_r) \gamma_{пр}}}{2\pi \sqrt{(1 + \alpha)g}} \cdot k;$$

где: α – коэффициент учитывающий совместную работу основания и сооружения, $\alpha = 2,8$;

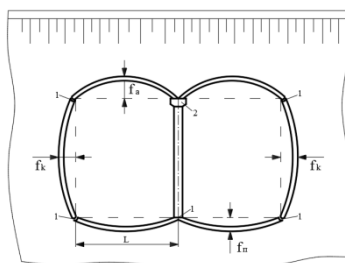
E_n, E_r – модуль упругости опорной плиты и основания;

W - расчетное сейсмическое ускорение при землетрясении;

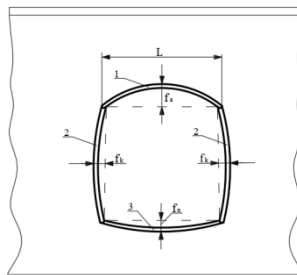
T - период колебания грунта при землетрясениях;

$\gamma_{пр}$ - средней объемный вес грунта и материала плиты;

k - конструктивный коэффициент зависящая от степени вогнутости опорной плиты, $k = 0,45$.



Фиг.1



Фиг. 2