



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email:ecobau.vf@gmail.com

ВЪЗЛОЖИТЕЛ:	ОБЩИНА ВЕЛИКО ТЪРНОВО
ИЗПЪЛНИТЕЛ:	ДЗЗД „ЕКО БАУ ТЪРНОВО 2014“
ОБЕКТ:	„РЕГИОНАЛНА СИСТЕМА ЗА УПРАВЛЕНИЕ НА ОТПАДЪЦИТЕ В РЕГИОН ВЕЛИКО ТЪРНОВО“
ФАЗА:	РАБОТЕН ПРОЕКТ
ЧАСТ:	КОНСТРУКТИВНА ПСОВ – ТОМ XII

Главен проектант:

.....
/инж. Д. Златев/

Проектант:

.....
/инж. Ор. Първулов/

.....
/инж. К. Софийанска/

Съгласували:

ООЗ:
/арх. Св. Рафранилов/

Ген.планс:
/арх. Св. Рафранилов/

ИГХ:
/инж. А. Ласков/

Геод.:
/инж. Н. Ненов /

Техн.:
/инж. Г. Савов /

Зем. основа:
/инж. А. Ласков/

ИМТИ - Пътна:
/инж. Т. Митрова/

Хидротехн.:
/инж. Ив. Младенов/

ВКПВ:
/инж. А. Босчанкова/

ПОИС:
/инж. Д. Златев/

ПБ:
/инж. Пл. Димитров /

ПБЗ:
/инж. Ор. Първулов/

МК:
/арх. Св. Рафранилов/

ТР:
/инж. К. Рингелов/

БР:
/ланд. арх. Т. Русева/

СА:
/инж. Д. Златев /

АРХ:
/арх. Св. Рафранилов/

ОВиК:
/инж. Ва. Тунев/

ЕЛ:
/инж. М. Попова/

Озел.:
/ланд. арх. Т. Русева/

ЕЕ:
/инж. Ва. Тунев/

ПУСО:
/инж. Д. Златев/

Автомат.:
/инж. К. Русев/

2014 г.



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
“Околна среда 2007-2013 г.”
<http://ope.moew.government.bg/>.



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

ВЪЗЛОЖИТЕЛ:	ОБЩИНА „ВЕЛИКО ТЪРНОВО“
ИЗПЪЛНИТЕЛ:	ДЗЗД „ЕКО БАУ ТЪРНОВО 2014“
ОБЕКТ:	„РЕГИОНАЛНА СИСТЕМА ЗА УПРАВЛЕНИЕ НА ОТПАДЪЦИТЕ В РЕГИОН ВЕЛИКО ТЪРНОВО“
ФАЗА:	РАБОТЕН ПРОЕКТ
ЧАСТ:	КОНСТРУКТИВНА - ПСОВ

СЪДЪРЖАНИЕ

1. Обяснителна записка
2. Количествена сметка - **Технологична сграда**
3. Количествена сметка - **Биологично стъпало**
4. Количествена сметка - **Резервоар за пречистена вода**
5. Количествена сметка - **Резервоар за утайки**

ТЕХНОЛОГИЧНА СГРАДА

- | | |
|---|----------------------|
| 6. План изкоп | чертеж № К 01 |
| 7. План основи | чертеж № К 02 |
| 8. Армировка фундаменти | чертеж № К 03 |
| 9. Монтажен план покрив; План на водачи по фасади | чертеж № К 04 |
| 10. Монтажни детайли | чертеж № К 05 |
| 11. Колони К1, К2, К3 | чертеж № К 06 |
| 12. Колони К4, К5, К6 | чертеж № К 07 |
| 13. Покривен ригел Р1, Р2; Калканна колона КК1 | чертеж № К 08 |
| 14. Колони К7, К8, К9; Ригели Р3, Р4, Р5 | чертеж № К 09 |
| 15. Столици С1 ÷ С12; Хор. връзки ХВ1, ХВ2 | чертеж № К 10 |
| 16. Вертикални връзки ВВ1, ВВ2;
Надлъжни връзки НВ1, НВ2 | чертеж № К 11 |



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
“Околна среда 2007-2013 г.“

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

17. Метална носеща конструкция за
технологично оборудване чертеж № К 12

БИОЛОГИЧНО СЪПАЛО

- | | |
|--|---------------|
| 18. План изкоп | чертеж № К 13 |
| 19. Кофражен план дъно биологично съпало
Кофражни разрези 1-1 , 2-2 | чертеж № К 14 |
| 20. Армировка дъно биологично съпало
Кофражни разрези 3-3 , 4-4 | чертеж № К 15 |
| 21. Армировка стени Ст.2, Ст.3, Ст.4 , Ст.5,
Ст.6 , Ст.8 , Ст.10, Ст.11 | чертеж № К 16 |
| 22. Армировка стени Ст.1, Ст.7 и Ст.9
биологично съпало | чертеж № К 17 |
| 23. Монтажен план покрив навес биологично
съпало | чертеж № К 18 |
| 24. Колонки , греди , столици и връзки навес
биологично съпало | чертеж № К 19 |
| 25. Пасарелка | чертеж № К 20 |
| 26. Преливни корита | чертеж № К 21 |

РЕЗЕРВОАР ПРЕЧИСТЕНА ВОДА

- | | |
|---|---------------|
| 27. План изкоп | чертеж № К 22 |
| 28. Кофраж дъно, стени и покривна плоча
резервоар пречистена вода | чертеж № К 23 |
| 29. Армировка дъно, стени и покривна плоча
резервоар пречистена вода | чертеж № К 24 |



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
"Околна среда 2007-2013 г."

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъофи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

РЕЗЕРВОАР ЗА УТАЙКИ

30. План изкоп

чертеж № К 25

31. Котраж и армировка на дъно и стени
резервоар утайки

чертеж № К 26



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
"Околна среда 2007-2013 г."
<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

ВЪЗЛОЖИТЕЛ:	ОБЩИНА „ВЕЛИКО ТЪРНОВО“
ИЗПЪЛНИТЕЛ:	ДЗЗД „ЕКО БАУ ТЪРНОВО 2014“
ОБЕКТ:	„РЕГИОНАЛНА СИСТЕМА ЗА УПРАВЛЕНИЕ НА ОТПАДЪЦИТЕ В РЕГИОН ВЕЛИКО ТЪРНОВО“
ФАЗА:	РАБОТЕН ПРОЕКТ
ЧАСТ:	КОНСТРУКТИВНА - ПСОВ

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА I. ТЕХНОЛОГИЧНА СГРАДА

Проектът се разработва във фаза Работен проект въз основа на технологично задание и архитектурни подложки. Предмет на настоящия проект е Технологична сграда. Технологичната сграда е едноетажна, без сутерен, с размери в план: дължина 13,70м и широчина 10,49м. Покривът е двускатен с наклон 10 градуса. Носещата конструкция на сградата е метални рамки – едноотворни, двускатни, разположени в надлъжно направление на сградата, с отвор 9,25м и стъпка на рамката 5,0м. Височината на рамката е 5,265м – външен ръб колона. В единия край на рамката на кота +3,25 е закачена ниска метална рамка – тип „пендел“ с отвор 3,80м. Хоризонталното натоварване от вятър и земетръс в надлъжно направление се поема от рамката, а в напречно направление от вертикални връзки, разположени по трите напречни оси. Елементите на рамката са от горещо валцовани профили- колоните са двойно „Т“ IPE 360, а ригелите са двойно „Т“ IPE 300.

Връзката колона-ригел на рамката е корава, а стъпването на колоните върху фундаментите е ставно.

Покривната конструкция включва столиците-кутиеобразни, студено-огънати профили и хоризонтални противоветрови връзки от горещо валцовани профили.

Ограждането на сградата се носи от водачи от студеноогънати профили, захванати странично за колоните от рамките.

Фундирането на сградата е върху единични, монолитни стоманобетонени фундаменти, свързани помежду си с монолитни стоманобетонени рандбалки. Поради голямата денивелация на терена в предния край на сградата – по ос „А“ рандбалките са заменени с ивични основи – подпорна стена.

Фундирането да се извърши съгласно геоложкия доклад.

Изкопите да се приемат от Проектанта.

Натоварване от сняг – VII група съгласно БДС EN 1991 -1-3 „Основни въздействия. Натоварване от сняг“. Стойностите са определени с обезпеченост срещу превишаване един



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
„Околна среда 2007-2013 г.“

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

път на 50г. Това предполага за срока, в който са експлоатирани сградите поне два пъти превишаване на стойностите на натоварването от сняг $s = 1,580 \text{ kN/m}^2$.

Натоварване от сеизмични въздействия - Според БДС EN 1998 – Еврокод №8 - район със сеизмичен коефициент $K_s = 0,15$ - VIII степен на интензивност.

Натоварване от вятър - V група съгласно БДС EN 1991 -1-4 Основни въздействия.

Натоварване от вятър - „Стойностите са определени при 10-минутен интервал на осредняване на скоростта на вятъра и 50-годишен период на превишение $w = 0.39 \text{ kN/m}^2$ “

При проектирането са използвани следните нормативни документи

1. Норми за проектиране на стоманени конструкции – 1987г.
2. Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции – 1988г. г.
4. Норми за проектиране на плоско фундаване – 1996 г.
5. Наредба № РД-02-20-2 за проектиране на сгради и съоръжения в земетръсни райони – 15.03.2012г.
6. Норми за проектиране на конструкциите на строежите и за въздействията върху тях – “ Наредба №3” – 2005г.

Материали:

Подложен бетон C16/20

Бетон за стоманобетона C25/30.

Стомана B500

Кофражите и арматурите да се приемат от Проектанта.

При изпълнение на СМР да се спазват норми за безопасност на труда.

II. БИОЛОГИЧНО СТЬПАЛО

Биостъпалото е съоръжение от монолитен стоманобетон.

Стените на съоръжението -Биостъпало са изчислени на пасивен земен натиск и воден натиск.

Фундирането да се извърши съгласно геоложкия доклад .

Изкопите да се приемат от Проектанта.

Натоварване от сняг -VII група съгласно БДС EN 1991 -1-3 „Основни въздействия.

Натоварване от сняг”. Стойностите са определени с обезпеченост срещу превишаване един път на 50г. Това предполага за срока, в който са експлоатирани сградите поне два пъти превишаване на стойностите на натоварването от сняг $s = 1,58 \text{ kN/m}^2$.

Натоварване от сеизмични въздействия - Според БДС EN 1998 – Еврокод №8 - район със сеизмичен коефициент $K_s = 0.15$, -VIII степен на интензивност.

Натоварване от вятър -V група съгласно БДС EN 1991 -1-4 Основни въздействия.

Натоварване от вятър - „Стойностите са определени при 10-минутен интервал на осредняване на скоростта на вятъра и 50-годишен период на превишение $w = 0.39 \text{ kN/m}^2$ “



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
“Околна среда 2007-2013 г.“

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

При проектирането са използвани следните нормативни документи

1. Норми за проектиране на стоманени конструкции – 1987г.
2. Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции – 1988 г.
4. Норми за проектиране на плоско фундиране – 1996 г.
5. Наредба № РД-02-20-2 за проектиране на сгради и съоръжения в земетръсни райони – 15.03.2012г.
6. Норми за проектиране на конструкциите на строежите и за въздействията върху тях – “ Наредба №3” – 2005г.

Материали:

Подложен бетон С16/20

Бетон за стоманобетона С25/30.

Стомана В500

Кофражите и арматурите да се приемат от Проектанта.

При изпълнение на СМР да се спазват норми за безопасност на труда.

III. РЕЗЕРВОАР ЗА ПРЕЧИСТЕНА ВОДА

IV. РЕЗЕРВОАР ЗА УТАЙКИ

Резервоар за пречистена вода и Резервоар за утайки са съоръжения от монолитен стоманобетон.

Стените на съоръженията - Резервоар за пречистена вода и Резервоар за утайки са изчислени на пасивен земен натиск и воден натиск.

Фундирането да се извърши съгласно геоложкия доклад .

Изкопите да се приемат от Проектанта.

Натоварване от сняг –VII група съгласно БДС EN 1991 -1-3 „Основни въздействия. Натоварване от сняг”. Стойностите са определени с обезпеченост срещу превишаване един път на 50г. Това предполага за срока , в който са експлоатирани сградите поне два пъти превишаване на стойностите на натоварването от сняг $s = 1,58 \text{ kN/m}^2$.

Натоварване от сеизмични въздействия - Според . БДС EN 1998 – Еврокод №8 - район със сеизмичен коефициент $K_s = 0.15$, -VIII степен на интензивност.

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА I. ТЕХНОЛОГИЧНА СГРАДА



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
“Околна среда 2007-2013 г.”

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петюфи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

Проектът се разработва във фаза Работен проект въз основа на технологично задание и архитектурни подложки. Предмет на настоящия проект е Технологична сграда. Технологичната сграда е едноетажна, без сутерен, с размери в план: дължина 13,70м и широчина 10,49м. Покривът е двускатен с наклон 10 градуса. Носещата конструкция на сградата е метални рамки – едноотворни, двускатни, разположени в надлъжно направление на сградата, с отвор 9,25м и стъпка на рамката 5,0м. Височината на рамката е 5,265м – външен ръб колона. В единия край на рамката на кота +3,25 е закачена ниска метална рамка – тип „пендел“ с отвор 3,80м. Хоризонталното натоварване от вятър и земетръс в надлъжно направление се поема от рамката, а в напречно направление от вертикални връзки, разположени по трите напречни оси. Елементите на рамката са от горещо валцовани профили – колоните са двойно „Т“ IPE 360, а ригелите са двойно „Т“ IPE 300.

Връзката колона-ригел на рамката е корава, а стъпването на колоните върху фундаментите е ставно.

Покривната конструкция включва столиците-кутиеобразни, студено-огънати профили и хоризонтални противоветрови връзки от горещо валцовани профили.

Ограждането на сградата се носи от водачи от студеноогънати профили, захванати странично за колоните от рамките.

Фундирането на сградата е върху единични, монолитни стоманобетонни фундаменти, свързани помежду си с монолитни стоманобетонни рандбалки. Поради голямата денивелация на терена в предния край на сградата – по ос „А“ рандбалките са заменени с ивични основи – подпорна стена.

Фундирането да се извърши съгласно геоложкия доклад.

Изкопите да се приемат от Проектанта.

Натоварване от сняг – VП група съгласно БДС EN 1991 -1-3 „Основни въздействия. Натоварване от сняг“. Стойностите са определени с обезпеченост срещу превишаване един път на 50г. Това предполага за срока, в който са експлоатирани сградите поне два пъти превишаване на стойностите на натоварването от сняг $s = 1,580 \text{ kN/m}^2$.

Натоварване от сеизмични въздействия – Според БДС EN 1998 – Еврокод №8 – район със сеизмичен коефициент $K_s = 0,15$ – VIII степен на интензивност

Натоварване от вятър – V група съгласно БДС EN 1991 -1-4 Основни въздействия. Натоварване от вятър – „Стойностите са определени при 10-минутен интервал на осредняване на скоростта на вятъра и 50-годишен период на превишение $w = 0,39 \text{ kN/m}^2$ “

При проектирането са използвани следните нормативни документи

1. Норми за проектиране на стоманени конструкции – 1987г.
2. Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции – 1988г. г.



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
„Околна среда 2007-2013 г.“

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

4. Норми за проектиране на плоско фундиране – 1996 г.
 5. Наредба № РД-02-20-2 за проектиране на сгради и съоръжения в земетръсни райони – 15.03.2012г.
 6. Норми за проектиране на конструкциите на строежите и за въздействията върху тях – “Наредба №3” – 2005г.
- Материали:
Подложен бетон С16/20
Бетон за стоманобетона С25/30.
Стомана В500
Кофражите и арматурите да се приемат от Проектанта.
При изпълнение на СМР да се спазват норми за безопасност на труда.

II. БИОЛОГИЧНО СЪПЪЛО

Биостъпалото е съоръжение от монолитен стоманобетон.

Стените на съоръжението -Биостъпало са изчислени на пасивен земен натиск и воден натиск.

Фундирането да се извърши съгласно геоложкия доклад .

Изкопите да се приемат от Проектанта.

Натоварване от сняг –VII група съгласно БДС EN 1991 -1-3 „Основни въздействия. Натоварване от сняг”. Стойностите са определени с обезпеченост срещу превишаване един път на 50г. Това предполага за срока , в който са експлоатирани сградите поне два пъти превишаване на стойностите на натоварването от сняг $s=1,58 \text{ kN/m}^2$.

Натоварване от сеизмични въздействия - Според . БДС EN 1998 – Еврокод №8 - район със сеизмичен коефициент $K_s=0.15$, -VIII степен на интензивност.

Натоварване от вятър –V група съгласно БДС EN 1991 -1-4 Основни въздействия.

Натоварване от вятър- „Стойностите са определени при 10-минутен интервал на осредняване на скоростта навятъра и 50-годишен период на превишение $w=0.39 \text{ kN/m}^2$

При проектирането са използвани следните нормативни документи

1. Норми за проектиране на стоманени конструкции – 1987г.
2. Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции – 1988 г.
4. Норми за проектиране на плоско фундиране – 1996 г.
5. Наредба № РД-02-20-2 за проектиране на сгради и съоръжения в земетръсни райони – 15.03.2012г.
6. Норми за проектиране на конструкциите на строежите и за въздействията върху тях – “Наредба №3” – 2005г.

Материали:

Подложен бетон С16/20



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
“Околна среда 2007-2013 г.”

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъффи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

Бетон за стоманобетона С25/30.

Стомана В500

Кюфражите и арматурите да се приемат от Проектанта.

При изпълнение на СМР да се спазват норми за безопасност на труда.

III. РЕЗЕРВОАР ЗА ПРЕЧИСТЕНА ВОДА

IV. РЕЗЕРВОАР ЗА УТАЙКИ

Резервоар за пречистена вода и Резервоар за утайки са съоръжения от монолитен стоманобетон.

Стените на съоръженията - Резервоар за пречистена вода и Резервоар за утайки са изчислени на пасивен земен натиск и воден натиск.

Фундирането да се извърши съгласно геоложкия доклад .

Изкопите да се приемат от Проектанта.

Натоварване от сняг – VII група съгласно БДС EN 1991 -1-3 „Основни въздействия. Натоварване от сняг“. Стойностите са определени с обезпеченост срещу превишаване един път на 50г. Това предполага за срока , в който са експлоатирани сградите поне два пъти превишаване на стойностите на натоварването от сняг $s = 1,58 \text{ kN/m}^2$.

Натоварване от сеизмични въздействия - Според . БДС EN 1998 – Еврокод №8 - район със сеизмичен коефициент $K_s = 0.15$, -VIII степен на интензивност.

Натоварване от вятър – V група съгласно БДС EN 1991 -1-4 Основни въздействия. Натоварване от вятър- „Стойностите са определени при 10-минутен интервал на осредняване на скоростта на вятъра и 50-годишен период на превишение $w = 0.39 \text{ kN/m}^2$ “

При проектирането са използвани следните нормативни документи

1. Норми за проектиране на стоманени конструкции – 1987г.
2. Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции – 1988 г.
4. Норми за проектиране на плоско фундиране – 1996 г.
5. Наредба № РД-02-20-2 за проектиране на сгради и съоръжения в земетръсни райони – 15.03.2012г.
6. Норми за проектиране на конструкциите на строежите и за въздействията върху тях – “ Наредба №3” – 2005г.

Материали:

Подложен бетон С16/20

Бетон за стоманобетона С25/30.



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
“Околна среда 2007-2013 г.“

<http://ope.moew.government.bg/>



Европейски съюз
Европейски фонд за
регионално развитие

ОПЕРАТИВНА ПРОГРАМА
„ОКОЛНА СРЕДА 2007–2013 г.“



Решения за
по-добър живот

ДЗЗД «Еко Бау Търново 2014»

със седалище и адрес: град София, р-н Красно село, ул. "Шандор Петъофи" №13-15; факс: 02/9531176
email: ecobau.vt@gmail.com

Стомана В500

Котражите и арматурите да се приемат от Проектанта.

При изпълнение на СМР да се спазват норми за безопасност на труда.

Проектант:
(инж. К. Софийска)



Национална
Стратегическа
Референтна рамка
2007-2013

Проектът се финансира от Европейския фонд за
регионално развитие и от Държавния бюджет на
Република България чрез Оперативна програма
"Околна среда 2007-2013 г."

<http://ope.moew.government.bg/>

Част:Конструктивна - ПСОВ

Фаза: Работен проект

КОЛИЧЕСТВЕНА СМЕТКА-Технологична сграда

№	Вид СМР	мярка	кол-во
<i>II. Котражни работи</i>			
1	Котраж за подложен бетон ивични основи и фундаменти	кв.м.	15.00
2	Котраж за подложен бетон канали	кв.м.	6.00
3	Котраж за подложен бетон рандбалки	кв.м.	8.00
4	Котраж за ивични основи и фундаменти	кв.м.	48.00
5	Котраж за дъно и стени канали	кв.м.	30.00
6	Котраж за рандбалки	кв.м.	40.00
7	Котраж за подколоници	кв.м.	33.00
8	Котраж за цокъл	кв.м.	20.00
	общо котраж	кв.м.	200.00
<i>III. Бетонени работи</i>			
1	Подложен бетон С16/20 за ивични основи и фундаменти	куб.м.	5.00
2	Подложен бетон С16/20 рандбалки	куб.м.	1.00
3	Подложен бетон С16/20 канали	куб.м.	2.00
4	Бетон С25/30 ивични основи и фундаменти	куб.м.	25.00
5	Бетон С25/30 за рандбалки	куб.м.	5.00
6	Бетон С25/30 за дъно и стени канали	куб.м.	9.00
7	Бетон С25/30 за подколоници	куб.м.	5.00
8	Бетон за настилка	куб.м.	33.00
	общо бетон	куб.м.	85.00
<i>IV. Армировъчни работи</i>			
1	Армировка		
	армировка - стомана клас AI	кг.	733.00
	армировка - стомана клас AIII	кг.	1640.00
	общо армировка		2373.00
	заварени мрежи		
1	армировка - стомана клас AI	кг.	1240.00
<i>V. Метална конструкция</i>			
	стомана St-44-2	кг.	4992.00
	стомана USt-37-2	кг.	6836.00
	Метален капак и закладна част	кг.	440.00
	общо метална конструкция	кг.	12268.00
<i>VI. Антикорозионна защита</i>			
	почистване на металната повърхност до степен	кв.м.	455.00
	Sa 2 1/2 по SIS 055900		
	два слоя алкиден грунд ПФ-02	кв.м.	455.00
	два слоя емайл лак ПФ-12	кв.м.	455.00

Подпис:

.....
/Калина Софийска/

Част: Конструктивна - ПСОВ

Фаза: Работен проект

КОЛИЧЕСТВЕНА СМЕТКА-Биологично стъпало

№	Вид СМР	мярка	кол-во
<i>I. Котражни работи</i>			
1	Котраж за подложен бетон за дъно биологично стъпало	кв.м.	7.00
2	Котраж за дъно биологично стъпало	кв.м.	31.00
3	Котраж за и стени биологично стъпало	кв.м.	1000.00
общо котраж		кв.м.	1038.00
<i>II. Бетонени работи</i>			
1	Подложен бетон С16/20 за дъно биологично стъпало	куб.м.	21.00
2	Бетон С16/20 за дъно биологично стъпало	куб.м.	105.00
3	Бетон С16/20 за стени биологично стъпало	куб.м.	189.00
общо бетон		куб.м.	315.00
<i>III. Армировъчни работи</i>			
1	Армировка		
	армировка - стомана клас АI	кг.	195.00
	армировка - стомана клас АIII	кг.	34668.00
общо армировка			34863.00
<i>V. Метална конструкция</i>			
<i>Метална конструкция-навес</i>			
	стомана St-44-2	кг.	328.00
	стомана USt-37-2	кг.	582.00
общо стомана		кг.	910.00
<i>Метална конструкция-пасарелка</i>			
1	Закладни части стомана USt-37-2	кг.	42.00
2	Стоманени греди стомана USt-37-2	кг.	694.00
3	Метален параван	кг.	426.00
общо стомана		кг.	1162.00
<i>Метална конструкция-преливни корита</i>			
1	неръждаема стомана за преливни корита и закладни части	кг.	806.00
общо метална конструкция		кг.	2878.00
<i>VI. Антикорозионна защита</i>			
	почистване на металната повърхност до степен Sa 2 1/2 по SIS 055900	кв.м.	115.00
	два слоя алкиден грунд ПФ-02	85	115.00
	два слоя емайл лак ПФ-12	кв.м.	115.00

Подпис:

.....
/Калина Софийска/

КОЛИЧЕСТВЕНА СМЕТКА

№	Вид СМР	мярка	кол-во
	<i>II. Ковфражни работи</i>		
1	Ковфраз за подложен бетон дъно резервоар	кв.м.	4.00
2	Ковфраз за дъно резервоар	кв.м.	20.00
3	Ковфраз за стени резервоар	кв.м.	270.00
4	Ковфраз за покривна плоча	кв.м.	26.00
	общо кофраз	кв.м.	320.00
	<i>III. Бетонени работи</i>		
1	Подложен бетон С16/20 за дъно резервоар	куб.м.	6.50
2	Бетон С25/30 за дъно резервоар	куб.м.	23.00
3	Бетон С25/30 за стени резервоар	куб.м.	41.00
4	Бетон С25/30 за покривна плоча	куб.м.	3.50
	общо бетон	куб.м.	74.00
	<i>IV. Армировъчни работи</i>		
1	Армировка		
	армировка - стомана клас АI	кг.	100.00
	армировка - стомана клас АIII	кг.	8194.00
	общо армировка		8294.00

Подпис:.....

/инж.Калина Софийска/

Част:Конструктивна - ПСОВ

Фаза: Работен проект

КОЛИЧЕСТВЕНА СМЕТКА-РЕЗЕРВОАР ЗА УТАЙКИ

№	Вид СМР	мярка	кол-во
	<i>II. Ковфражни работи</i>		
1	Ковфраж за подложен бетон дъно резервоар	кв.м.	3.00
2	Ковфраж за дъно резервоар	кв.м.	10.00
3	Ковфраж за стени резервоар	кв.м.	180.00
	общо кофраж	кв.м.	193.00
	<i>III. Бетонени работи</i>		
1	Подложен бетон С16/20 за дъно резервоар	куб.м.	3.50
2	Бетон С25/30 за дъно резервоар	куб.м.	13.00
3	Бетон С25/30 за стени резервоар	куб.м.	31.50
	общо бетон	куб.м.	48.00
	<i>IV. Армировъчни работи</i>		
1	Армировка		
	армировка - стомана клас АI	кг.	33.00
	армировка - стомана клас АIII	кг.	5800.00
	общо армировка		5833.00

Съставил:.....

/инж.Калина Софийска/

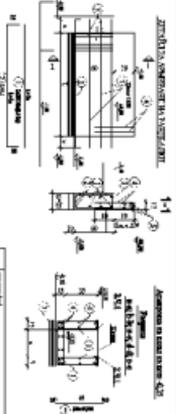
КОЛИЧЕСТВЕНА СМЕТКА-ЗЕМНИ РАБОТИ

№	Вид СМР	мярка	кол-во
<i>I. Изкопни работи</i>			
	Масов изкоп хумусен пласт -30см.	куб.м.	380.00
1	Технологична сграда		
	Изкоп на земни маси	куб.м.	125.00
	Изкоп за единични ,ивични фундаменти и рандбалки	куб.м.	100.00
2	Биологично стъпало		
	Изкоп на земни маси	куб.м.	1400.00
3	Резервоар за пречистена вода		
	Изкоп на земни маси	куб.м.	125.00
4	Резервоар за утайки		
	Изкоп на земни маси	куб.м.	650.00
	Общо количество изкоп	куб.м.	2780.00
<i>I.Насипни работи</i>			
1	Технологична сграда		
	Обратен насип	куб.м.	65.00
	Трамбована баластра 40см. под настилка	куб.м.	36.00
2	Биологично стъпало		
	Трамбован обратен насип	куб.м.	565.00
3	Резервоар за пречистена вода		
	Трамбован обратен насип	куб.м.	52.00
4	Резервоар за утайки		
	Трамбован обратен насип	куб.м.	190.00
	Общо количество насип	куб.м.	908.00

Съставил

.....
/инж.Калина Софиянска/

ANOTACIJA KONTAKTNEGA POSREDOVANJA



Anotacija za opazne slike 431



ASPECTU 1/2

OPIS	KOLICINA	VRSTA
Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT

DETAJI

OPIS	KOLICINA	VRSTA
Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT

OPIS	KOLICINA	VRSTA
Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT



POLEGO SKEMATIČNEGA POKRIVALA
KOTI ZA SPOVEDNIK

LEGEVANJE ZA KONTAKTNE POSREDOVANJE

Redno št.	Opis	Količina	Vrsta
M1	Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT
M2	Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT
M3	Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT
M4	Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT

CELICNA OBRABOVANINA

Opis	Količina	Vrsta
Ø10 @ 150 mm	1	REINFORCEMENT

SABRČNE

1. Izdelavo izdelka
2. Zbiranje potrebnih merilnih podatkov
3. Izdelava izdelka
4. Varnostna študija
5. Izdelava izdelka
6. Varnostna študija
7. Izdelava izdelka
8. Varnostna študija

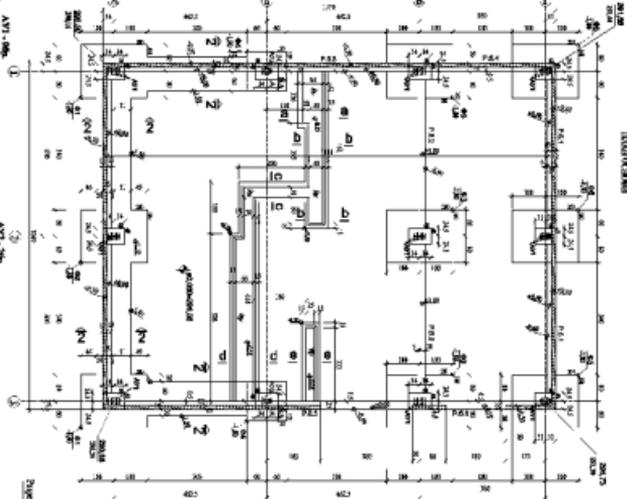
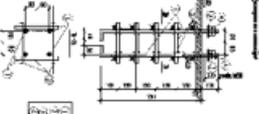
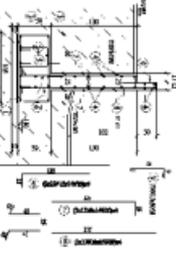


Figure 22

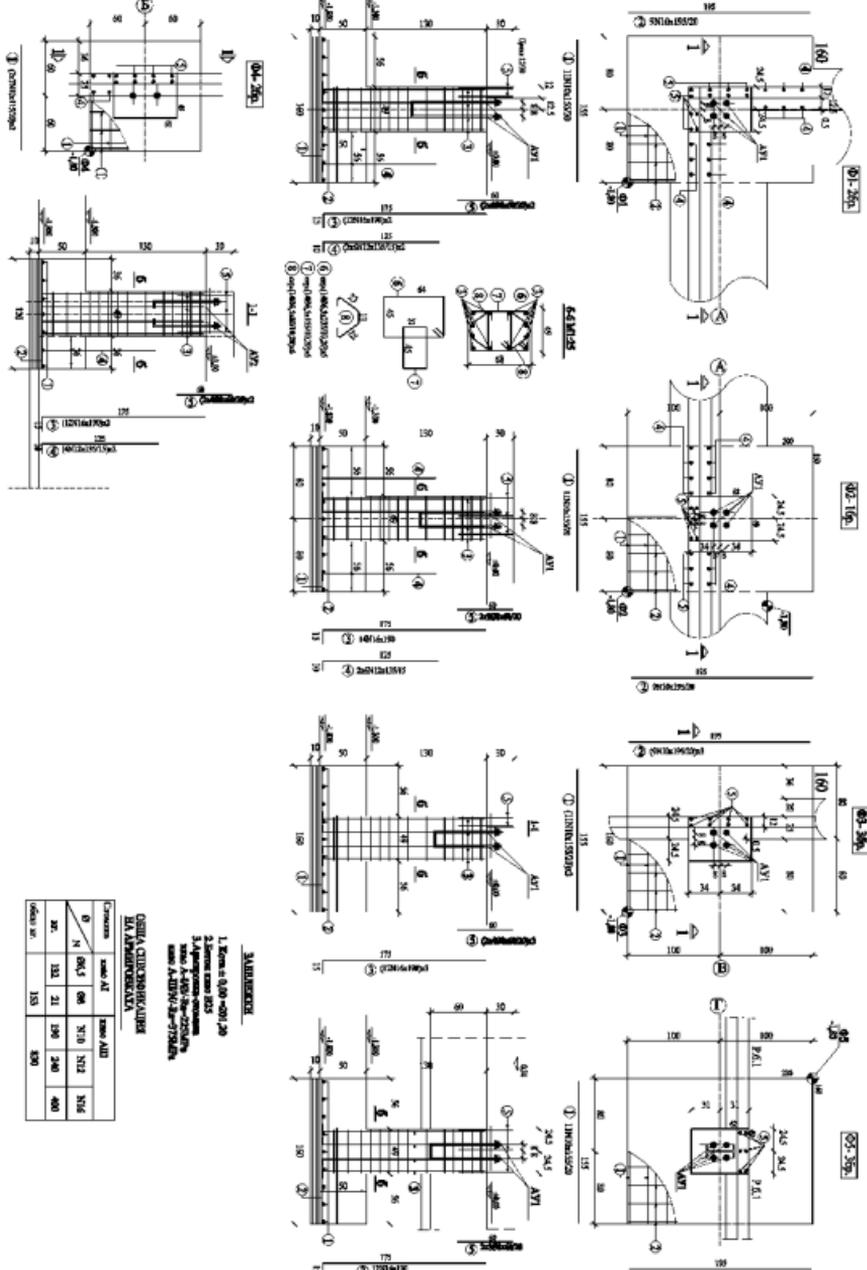


Ø10 @ 150 mm

Ø10 @ 150 mm

Ø10 @ 150 mm

OPIS DELA: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)	
OPIS SODRŽINE: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)	
OPIS SODRŽINE: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)	OPIS SODRŽINE: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)
OPIS SODRŽINE: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)	OPIS SODRŽINE: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)
OPIS SODRŽINE: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)	OPIS SODRŽINE: OBRABA BETONSKIH STEN IN KOLEKOV KOTI ZA SPOVEDNIK (KOTI ZA SPOVEDNIK)



SAFENBEREICH

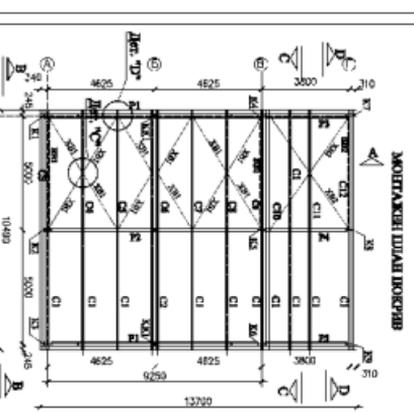
- 1. Kette in 3/8" - 40/20 / 20
- 2. Kette in 1/2" - 50 / 25
- 3. Kette in 5/8" - 60 / 30
- 4. Kette in 3/4" - 70 / 35
- 5. Kette in 7/8" - 80 / 40
- 6. Kette in 1" - 90 / 45
- 7. Kette in 1 1/8" - 100 / 50
- 8. Kette in 1 1/4" - 110 / 55
- 9. Kette in 1 3/8" - 120 / 60
- 10. Kette in 1 1/2" - 130 / 65
- 11. Kette in 1 5/8" - 140 / 70
- 12. Kette in 1 3/4" - 150 / 75
- 13. Kette in 1 7/8" - 160 / 80
- 14. Kette in 2" - 170 / 85
- 15. Kette in 2 1/8" - 180 / 90
- 16. Kette in 2 1/4" - 190 / 95
- 17. Kette in 2 3/8" - 200 / 100
- 18. Kette in 2 1/2" - 210 / 105
- 19. Kette in 2 5/8" - 220 / 110
- 20. Kette in 2 3/4" - 230 / 115
- 21. Kette in 2 7/8" - 240 / 120
- 22. Kette in 3" - 250 / 125
- 23. Kette in 3 1/8" - 260 / 130
- 24. Kette in 3 1/4" - 270 / 135
- 25. Kette in 3 3/8" - 280 / 140
- 26. Kette in 3 1/2" - 290 / 145
- 27. Kette in 3 5/8" - 300 / 150
- 28. Kette in 3 3/4" - 310 / 155
- 29. Kette in 3 7/8" - 320 / 160
- 30. Kette in 4" - 330 / 165

DETAILED DIMENSIONS

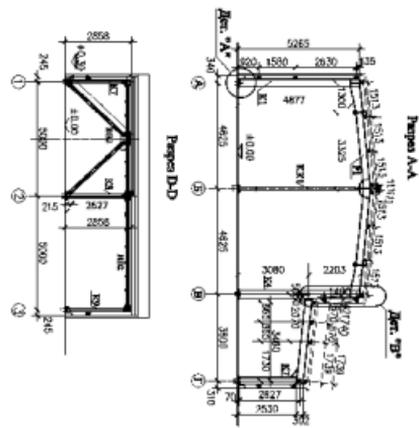
Chain	Size	AT	Size	AT	Size	AT
Ø	N	ØK	ØH	N10	N12	N16
30	130	133	21	130	240	400
Ødia in	133	153	330			

GENERAL INFORMATION		SPECIFICATIONS	
Product Name	Vertical Shaft Assembly	Material	Stainless Steel
Manufacturer	ABC Engineering	Finish	Polished
Part Number	VSHAFT-100	Weight	15.2 kg
Revision	1.0	Lead Time	4 weeks
Customer	XYZ Corp.	Order Number	123456
Quantity	100	Price	150.00
Drawn By	J. Smith	Checked By	M. Jones
Approved By	D. Brown	Released Date	2023-10-27

© 2023 ABC Engineering. All rights reserved.

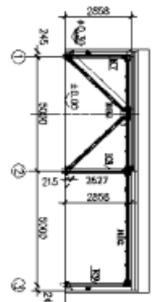


Изглед на стаята по фасиата на ос 'А-А'

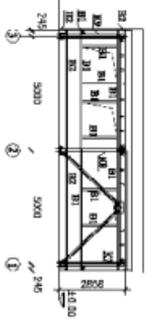


План А-А

Панел D-D



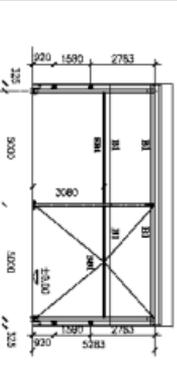
Изглед на стаята по фасиата на ос '1'



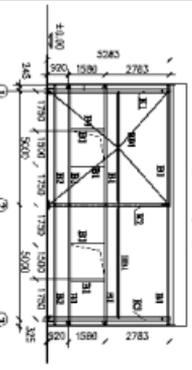
ЗАБЕЛЕЖЕНИЕ:

1. Материал 90-4/2 в цвят 1/21-2
- по ДВН 1800
- Заместваността се приема:

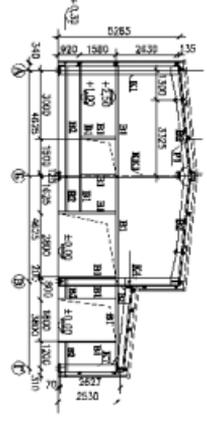
1. при съотношение на височина на стаята и дължината ѝ от 1,12 до 0,60 (0,75) - в цвят и материал 97-2/2
 2. при съотношение от 0,60 до 0,40 - в цвят и материал 97-3/2
 3. при съотношение от 0,40 до 0,25 - в цвят и материал 97-4/2
4. Електрическият кабел е маркиран с код за идентификация на кабела с различна дължина на кабела и номер на електрическата инсталация.
5. Електрическите кабели са маркирани с код за идентификация на кабела с различна дължина на кабела и номер на електрическата инсталация.
6. Електрическите кабели са маркирани с код за идентификация на кабела с различна дължина на кабела и номер на електрическата инсталация.



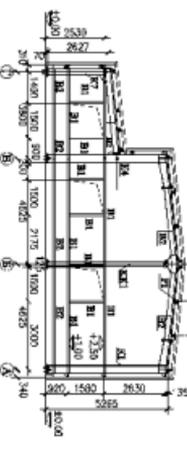
Изглед на стаята по фасиата на ос '1/2'



Изглед на стаята по фасиата на ос '1/2'



Изглед на стаята по фасиата на ос '1'

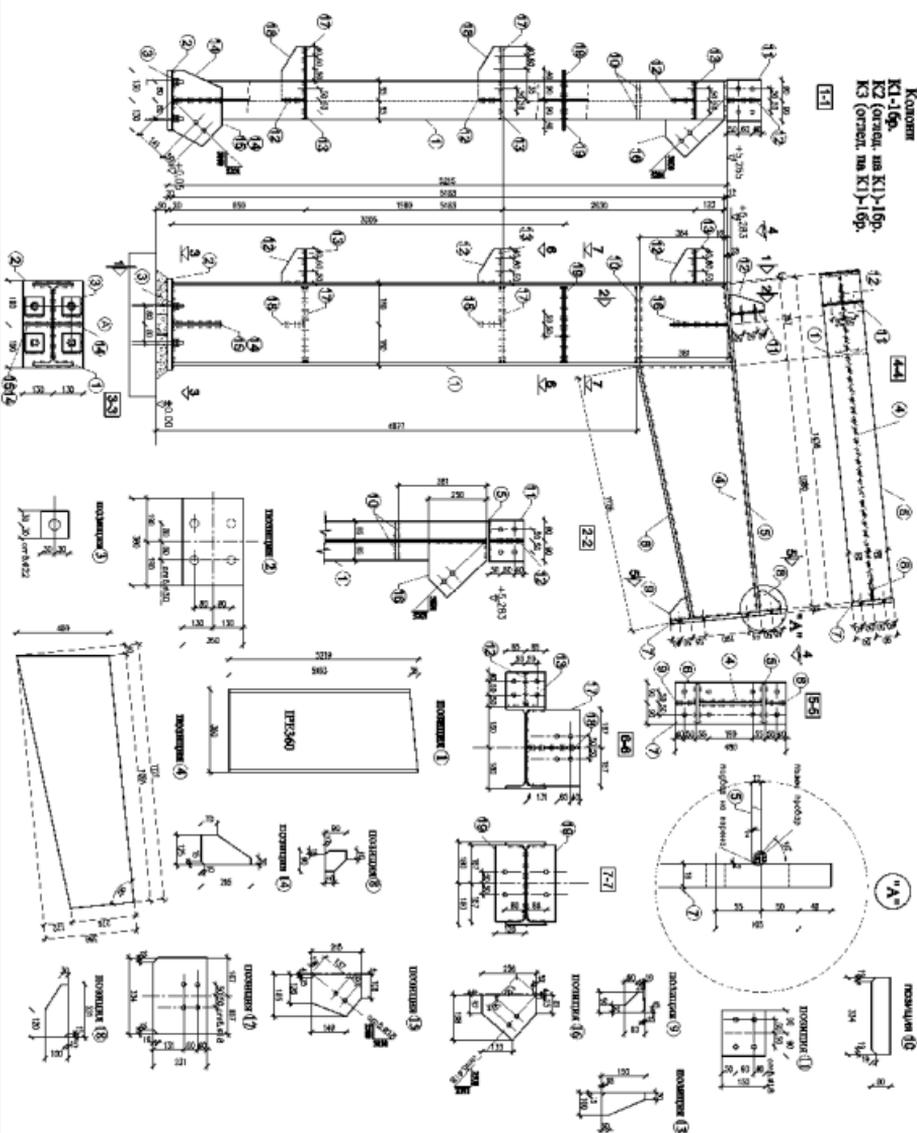


Изглед на стаята по фасиата на ос '1'

Идентификационен код	Идентификационен код	Общо наименование на обекта		Вид на обекта
		Общ проект 10598/Дел.		
B2	Бетонен обект	70,00	3,7	01
B1	Обект	105,00	22,0	01
B3	Обект	105,00	22,0	01
B4	Обект	105,00	22,0	01
B5	Обект	105,00	22,0	01
B6	Обект	105,00	22,0	01
B7	Обект	105,00	22,0	01
B8	Обект	105,00	22,0	01
B9	Обект	105,00	22,0	01
B10	Обект	105,00	22,0	01
B11	Обект	105,00	22,0	01
B12	Обект	105,00	22,0	01
B13	Обект	105,00	22,0	01
B14	Обект	105,00	22,0	01
B15	Обект	105,00	22,0	01
B16	Обект	105,00	22,0	01
B17	Обект	105,00	22,0	01
B18	Обект	105,00	22,0	01
B19	Обект	105,00	22,0	01
B20	Обект	105,00	22,0	01
B21	Обект	105,00	22,0	01
B22	Обект	105,00	22,0	01
B23	Обект	105,00	22,0	01
B24	Обект	105,00	22,0	01
B25	Обект	105,00	22,0	01
B26	Обект	105,00	22,0	01
B27	Обект	105,00	22,0	01
B28	Обект	105,00	22,0	01
B29	Обект	105,00	22,0	01
B30	Обект	105,00	22,0	01
B31	Обект	105,00	22,0	01
B32	Обект	105,00	22,0	01
B33	Обект	105,00	22,0	01
B34	Обект	105,00	22,0	01
B35	Обект	105,00	22,0	01
B36	Обект	105,00	22,0	01
B37	Обект	105,00	22,0	01
B38	Обект	105,00	22,0	01
B39	Обект	105,00	22,0	01
B40	Обект	105,00	22,0	01
B41	Обект	105,00	22,0	01
B42	Обект	105,00	22,0	01
B43	Обект	105,00	22,0	01
B44	Обект	105,00	22,0	01
B45	Обект	105,00	22,0	01
B46	Обект	105,00	22,0	01
B47	Обект	105,00	22,0	01
B48	Обект	105,00	22,0	01
B49	Обект	105,00	22,0	01
B50	Обект	105,00	22,0	01
B51	Обект	105,00	22,0	01
B52	Обект	105,00	22,0	01
B53	Обект	105,00	22,0	01
B54	Обект	105,00	22,0	01
B55	Обект	105,00	22,0	01
B56	Обект	105,00	22,0	01
B57	Обект	105,00	22,0	01
B58	Обект	105,00	22,0	01
B59	Обект	105,00	22,0	01
B60	Обект	105,00	22,0	01
B61	Обект	105,00	22,0	01
B62	Обект	105,00	22,0	01
B63	Обект	105,00	22,0	01
B64	Обект	105,00	22,0	01
B65	Обект	105,00	22,0	01
B66	Обект	105,00	22,0	01
B67	Обект	105,00	22,0	01
B68	Обект	105,00	22,0	01
B69	Обект	105,00	22,0	01
B70	Обект	105,00	22,0	01
B71	Обект	105,00	22,0	01
B72	Обект	105,00	22,0	01
B73	Обект	105,00	22,0	01
B74	Обект	105,00	22,0	01
B75	Обект	105,00	22,0	01
B76	Обект	105,00	22,0	01
B77	Обект	105,00	22,0	01
B78	Обект	105,00	22,0	01
B79	Обект	105,00	22,0	01
B80	Обект	105,00	22,0	01
B81	Обект	105,00	22,0	01
B82	Обект	105,00	22,0	01
B83	Обект	105,00	22,0	01
B84	Обект	105,00	22,0	01
B85	Обект	105,00	22,0	01
B86	Обект	105,00	22,0	01
B87	Обект	105,00	22,0	01
B88	Обект	105,00	22,0	01
B89	Обект	105,00	22,0	01
B90	Обект	105,00	22,0	01
B91	Обект	105,00	22,0	01
B92	Обект	105,00	22,0	01
B93	Обект	105,00	22,0	01
B94	Обект	105,00	22,0	01
B95	Обект	105,00	22,0	01
B96	Обект	105,00	22,0	01
B97	Обект	105,00	22,0	01
B98	Обект	105,00	22,0	01
B99	Обект	105,00	22,0	01
B100	Обект	105,00	22,0	01

Идентификационен код	Идентификационен код	Общ проект 10598/Дел.		Вид на обекта
		Общ проект 10598/Дел.		
K1	Обект	105,00	22,0	01
K2	Обект	105,00	22,0	01
K3	Обект	105,00	22,0	01
K4	Обект	105,00	22,0	01
K5	Обект	105,00	22,0	01
K6	Обект	105,00	22,0	01
K7	Обект	105,00	22,0	01
K8	Обект	105,00	22,0	01
K9	Обект	105,00	22,0	01
K10	Обект	105,00	22,0	01
K11	Обект	105,00	22,0	01
K12	Обект	105,00	22,0	01
K13	Обект	105,00	22,0	01
K14	Обект	105,00	22,0	01
K15	Обект	105,00	22,0	01
K16	Обект	105,00	22,0	01
K17	Обект	105,00	22,0	01
K18	Обект	105,00	22,0	01
K19	Обект	105,00	22,0	01
K20	Обект	105,00	22,0	01
K21	Обект	105,00	22,0	01
K22	Обект	105,00	22,0	01
K23	Обект	105,00	22,0	01
K24	Обект	105,00	22,0	01
K25	Обект	105,00	22,0	01
K26	Обект	105,00	22,0	01
K27	Обект	105,00	22,0	01
K28	Обект	105,00	22,0	01
K29	Обект	105,00	22,0	01
K30	Обект	105,00	22,0	01
K31	Обект	105,00	22,0	01
K32	Обект	105,00	22,0	01
K33	Обект	105,00	22,0	01
K34	Обект	105,00	22,0	01
K35	Обект	105,00	22,0	01
K36	Обект	105,00	22,0	01
K37	Обект	105,00	22,0	01
K38	Обект	105,00	22,0	01
K39	Обект	105,00	22,0	01
K40	Обект	105,00	22,0	01
K41	Обект	105,00	22,0	01
K42	Обект	105,00	22,0	01
K43	Обект	105,00	22,0	01
K44	Обект	105,00	22,0	01
K45	Обект	105,00	22,0	01
K46	Обект	105,00	22,0	01
K47	Обект	105,00	22,0	01
K48	Обект	105,00	22,0	01
K49	Обект	105,00	22,0	01
K50	Обект	105,00	22,0	01
K51	Обект	105,00	22,0	01
K52	Обект	105,00	22,0	01
K53	Обект	105,00	22,0	01
K54	Обект	105,00	22,0	01
K55	Обект	105,00	22,0	01
K56	Обект	105,00	22,0	01
K57	Обект	105,00	22,0	01
K58	Обект	105,00	22,0	01
K59	Обект	105,00	22,0	01
K60	Обект	105,00	22,0	01
K61	Обект	105,00	22,0	01
K62	Обект	105,00	22,0	01
K63	Обект	105,00	22,0	01
K64	Обект	105,00	22,0	01
K65	Обект	105,00	22,0	01
K66	Обект	105,00	22,0	01
K67	Обект	105,00	22,0	01
K68	Обект	105,00	22,0	01
K69	Обект	105,00	22,0	01
K70	Обект	105,00	22,0	01
K71	Обект	105,00	22,0	01
K72	Обект	105,00	22,0	01
K73	Обект	105,00	22,0	01
K74	Обект	105,00	22,0	01
K75	Обект	105,00	22,0	01
K76	Обект	105,00	22,0	01
K77	Обект	105,00	22,0	01
K78	Обект	105,00	22,0	01
K79	Обект	105,00	22,0	01
K80	Обект	105,00	22,0	01
K81	Обект	105,00	22,0	01
K82	Обект	105,00	22,0	01
K83	Обект	105,00	22,0	01
K84	Обект	105,00	22,0	01
K85	Обект	105,00	22,0	01
K86	Обект	105,00	22,0	01
K87	Обект	105,00	22,0	01
K88	Обект	105,00	22,0	01
K89	Обект	105,00	22,0	01
K90	Обект	105,00	22,0	01
K91	Обект	105,00	22,0	01
K92	Об			

Корона
 K1-196
 K2 (оригинал на K1)-196.
 K3 (оригинал на K1)-196.



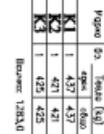
УПОТРЕБА
 1. Използва се с ДМ 1800
 2. Използва се с ДМ 2100
 3. Използва се с ДМ 2500
 4. Използва се с ДМ 3000
 5. Използва се с ДМ 3500
 6. Използва се с ДМ 4000
 7. Използва се с ДМ 4500
 8. Използва се с ДМ 5000
 9. Използва се с ДМ 5500
 10. Използва се с ДМ 6000
 11. Използва се с ДМ 6500
 12. Използва се с ДМ 7000
 13. Използва се с ДМ 7500
 14. Използва се с ДМ 8000
 15. Използва се с ДМ 8500
 16. Използва се с ДМ 9000
 17. Използва се с ДМ 9500
 18. Използва се с ДМ 10000

ТЕХНИЧЕСКИ ДАННИ
 Типова мощност: 196 kW
 Максимална скорост: 0,3 m/s
 Максимална товарна тежест: 196 t
 Максимална товарна височина: 196 m

Типово	Тегло (kg)
K1	437
K2	437
K3	421
K4	425
K5	425

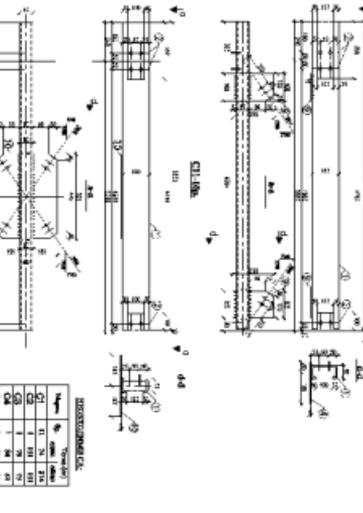
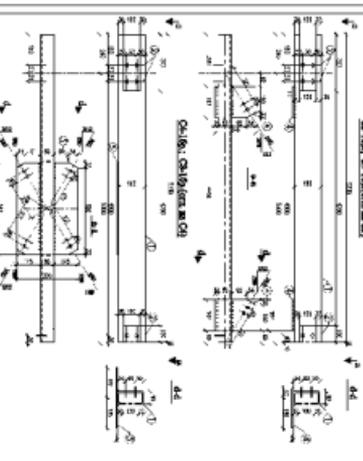
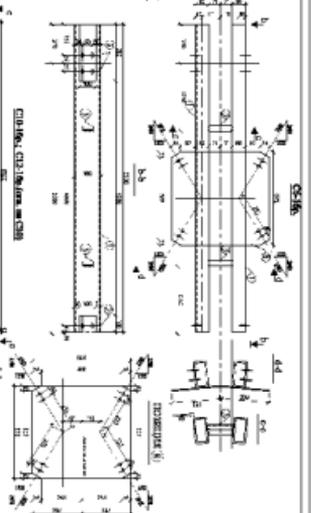
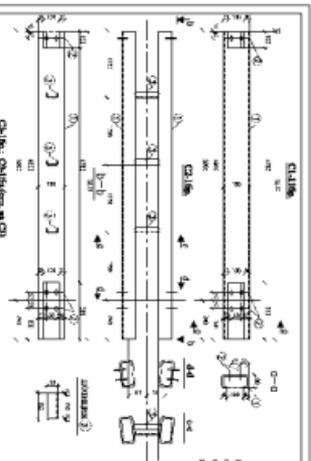
Измерва: 1250,0 kg

ПРОЕКЦИОННИ СЪС



Идентификационен номер	Модификация
K1	196
K2	196
K3	196
K4	196
K5	196
K6	196
K7	196
K8	196
K9	196
K10	196
K11	196
K12	196
K13	196
K14	196
K15	196
K16	196

Проект: 196/196
 Изготвил: 196/196
 Проверил: 196/196
 Утвърдил: 196/196



IDENTIFICACION

Clase	Material	Cantidad
C1	1	1
C2	2	1
C3	3	1
C4	4	1
C5	5	1
C6	6	1
C7	7	1
C8	8	1
C9	9	1
C10	10	1
C11	11	1
C12	12	1
C13	13	1
C14	14	1
C15	15	1
C16	16	1
C17	17	1
C18	18	1
C19	19	1
C20	20	1
C21	21	1
C22	22	1
C23	23	1
C24	24	1
C25	25	1
C26	26	1
C27	27	1
C28	28	1
C29	29	1
C30	30	1
C31	31	1
C32	32	1
C33	33	1
C34	34	1
C35	35	1
C36	36	1
C37	37	1
C38	38	1
C39	39	1
C40	40	1
C41	41	1
C42	42	1
C43	43	1
C44	44	1
C45	45	1
C46	46	1
C47	47	1
C48	48	1
C49	49	1
C50	50	1

OTROS DATOS:

REMARKS:

- 1. MATERIALS CHECKED BY MR. J. M. LARA
- 2. DIMENSIONS CHECKED BY MR. J. M. LARA
- 3. DRAWING CHECKED BY MR. J. M. LARA
- 4. DESIGN CHECKED BY MR. J. M. LARA
- 5. APPROVED BY MR. J. M. LARA
- 6. DRAWING DATE: 10/10/1978
- 7. DRAWING NO.: 1000000000
- 8. DRAWING SCALE: 1/1
- 9. DRAWING SHEET: 1 OF 1
- 10. DRAWING PROJECT: 1000000000
- 11. DRAWING CLIENT: 1000000000
- 12. DRAWING LOCATION: 1000000000
- 13. DRAWING DRAWN BY: 1000000000
- 14. DRAWING CHECKED BY: 1000000000
- 15. DRAWING APPROVED BY: 1000000000

ITEM	DESCRIPTION	QTY	UNIT	PRICE	TOTAL
X20	1. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X21	2. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X22	3. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X23	4. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X24	5. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X25	6. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X26	7. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X27	8. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X28	9. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X29	10. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X30	11. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X31	12. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X32	13. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X33	14. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X34	15. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X35	16. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X36	17. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X37	18. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X38	19. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X39	20. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X40	21. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X41	22. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X42	23. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X43	24. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X44	25. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X45	26. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X46	27. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X47	28. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X48	29. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X49	30. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X50	31. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X51	32. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X52	33. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X53	34. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X54	35. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X55	36. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X56	37. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X57	38. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X58	39. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X59	40. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X60	41. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X61	42. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X62	43. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X63	44. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X64	45. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X65	46. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X66	47. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X67	48. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X68	49. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000
X69	50. CLIBAN	1	EA	1000000000	1000000000

GENERAL INFORMATION

PROJECT: 1000000000

CLIENT: 1000000000

LOCATION: 1000000000

DATE: 10/10/1978

DRAWING NO.: 1000000000

DRAWING SCALE: 1/1

DRAWING SHEET: 1 OF 1

DRAWING PROJECT: 1000000000

DRAWING CLIENT: 1000000000

DRAWING LOCATION: 1000000000

DRAWING DRAWN BY: 1000000000

DRAWING CHECKED BY: 1000000000

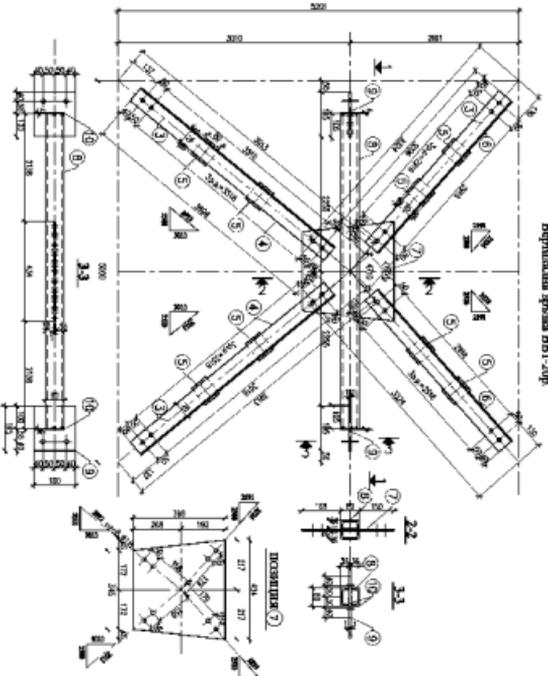
DRAWING APPROVED BY: 1000000000

APPROVED

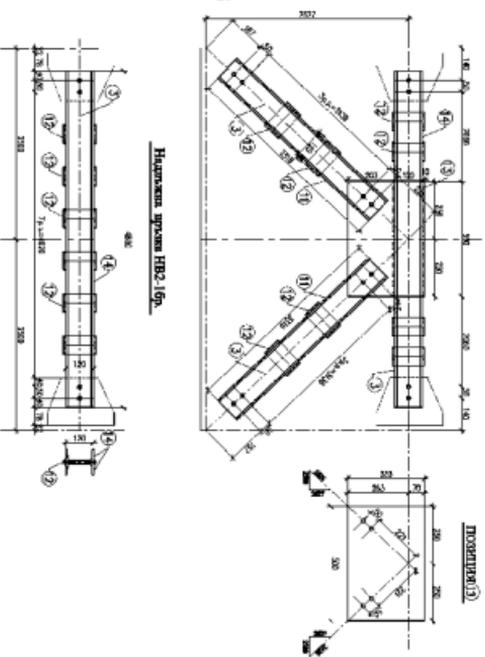
DATE: 10/10/1978

BY: 1000000000

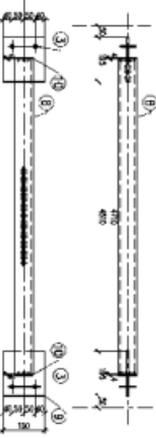
Вариант системы ВВ1-20p



Вариант системы ВВ2-10p



Вариант системы ВВ1-10p



- ЗАМЕЧАНИЯ:**
1. Изделия не требуют монтажа.
 2. При монтаже системы необходимо использовать следующие материалы:
 - а) трубы Ø110 мм ВВ1-10p/10p/20p;
 - б) фитинги ВВ1-10p/10p/20p;
 - в) муфты ВВ1-10p/10p/20p;
 - г) заглушки ВВ1-10p/10p/20p;
 - д) переходники ВВ1-10p/10p/20p;
 - е) ревизионные люки ВВ1-10p/10p/20p;
 - ж) ревизионные лючки ВВ1-10p/10p/20p.
 3. Изделия не требуют покраски.
 4. Изделия не требуют лакировки.
 5. Изделия не требуют сварки.
 6. Изделия не требуют шлифовки.
 7. Изделия не требуют шлифовки.
 8. Изделия не требуют шлифовки.
 9. Изделия не требуют шлифовки.
 10. Изделия не требуют шлифовки.
 11. Изделия не требуют шлифовки.
 12. Изделия не требуют шлифовки.
 13. Изделия не требуют шлифовки.
 14. Изделия не требуют шлифовки.
 15. Изделия не требуют шлифовки.
 16. Изделия не требуют шлифовки.

ТЕХНИЧЕСКОЕ ОПИСАНИЕ

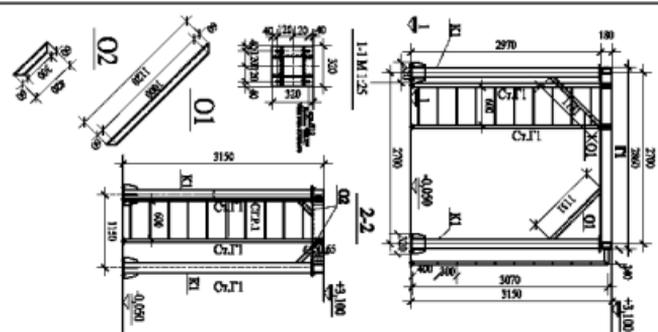
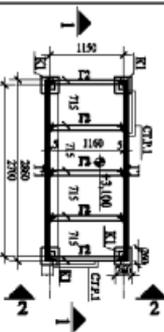
Материал	Объем (м³)	Технические характеристики
ВВ1	2	110x20x10p
ВВ2	2	110x10x10p
ВВ3	2	110x10x10p
ВВ4	2	110x10x10p
ВВ5	2	110x10x10p
ВВ6	2	110x10x10p
ВВ7	2	110x10x10p
ВВ8	2	110x10x10p
ВВ9	2	110x10x10p
ВВ10	2	110x10x10p
ВВ11	2	110x10x10p
ВВ12	2	110x10x10p
ВВ13	2	110x10x10p
ВВ14	2	110x10x10p
ВВ15	2	110x10x10p
ВВ16	2	110x10x10p
ВВ17	2	110x10x10p
ВВ18	2	110x10x10p
ВВ19	2	110x10x10p
ВВ20	2	110x10x10p
ВВ21	2	110x10x10p
ВВ22	2	110x10x10p
ВВ23	2	110x10x10p
ВВ24	2	110x10x10p
ВВ25	2	110x10x10p
ВВ26	2	110x10x10p
ВВ27	2	110x10x10p
ВВ28	2	110x10x10p
ВВ29	2	110x10x10p
ВВ30	2	110x10x10p

Материал	Объем (м³)	Технические характеристики	Материал	Объем (м³)	Технические характеристики
ВВ1	2	110x20x10p	ВВ1	2	110x20x10p
ВВ2	2	110x10x10p	ВВ2	2	110x10x10p
ВВ3	2	110x10x10p	ВВ3	2	110x10x10p
ВВ4	2	110x10x10p	ВВ4	2	110x10x10p
ВВ5	2	110x10x10p	ВВ5	2	110x10x10p
ВВ6	2	110x10x10p	ВВ6	2	110x10x10p
ВВ7	2	110x10x10p	ВВ7	2	110x10x10p
ВВ8	2	110x10x10p	ВВ8	2	110x10x10p
ВВ9	2	110x10x10p	ВВ9	2	110x10x10p
ВВ10	2	110x10x10p	ВВ10	2	110x10x10p
ВВ11	2	110x10x10p	ВВ11	2	110x10x10p
ВВ12	2	110x10x10p	ВВ12	2	110x10x10p
ВВ13	2	110x10x10p	ВВ13	2	110x10x10p
ВВ14	2	110x10x10p	ВВ14	2	110x10x10p
ВВ15	2	110x10x10p	ВВ15	2	110x10x10p
ВВ16	2	110x10x10p	ВВ16	2	110x10x10p
ВВ17	2	110x10x10p	ВВ17	2	110x10x10p
ВВ18	2	110x10x10p	ВВ18	2	110x10x10p
ВВ19	2	110x10x10p	ВВ19	2	110x10x10p
ВВ20	2	110x10x10p	ВВ20	2	110x10x10p
ВВ21	2	110x10x10p	ВВ21	2	110x10x10p
ВВ22	2	110x10x10p	ВВ22	2	110x10x10p
ВВ23	2	110x10x10p	ВВ23	2	110x10x10p
ВВ24	2	110x10x10p	ВВ24	2	110x10x10p
ВВ25	2	110x10x10p	ВВ25	2	110x10x10p
ВВ26	2	110x10x10p	ВВ26	2	110x10x10p
ВВ27	2	110x10x10p	ВВ27	2	110x10x10p
ВВ28	2	110x10x10p	ВВ28	2	110x10x10p
ВВ29	2	110x10x10p	ВВ29	2	110x10x10p
ВВ30	2	110x10x10p	ВВ30	2	110x10x10p

Вариант	Объем (м³)	Технические характеристики	Материал	Объем (м³)	Технические характеристики
ВВ1	2	110x20x10p	ВВ1	2	110x20x10p
ВВ2	2	110x10x10p	ВВ2	2	110x10x10p
ВВ3	2	110x10x10p	ВВ3	2	110x10x10p
ВВ4	2	110x10x10p	ВВ4	2	110x10x10p
ВВ5	2	110x10x10p	ВВ5	2	110x10x10p
ВВ6	2	110x10x10p	ВВ6	2	110x10x10p
ВВ7	2	110x10x10p	ВВ7	2	110x10x10p
ВВ8	2	110x10x10p	ВВ8	2	110x10x10p
ВВ9	2	110x10x10p	ВВ9	2	110x10x10p
ВВ10	2	110x10x10p	ВВ10	2	110x10x10p
ВВ11	2	110x10x10p	ВВ11	2	110x10x10p
ВВ12	2	110x10x10p	ВВ12	2	110x10x10p
ВВ13	2	110x10x10p	ВВ13	2	110x10x10p
ВВ14	2	110x10x10p	ВВ14	2	110x10x10p
ВВ15	2	110x10x10p	ВВ15	2	110x10x10p
ВВ16	2	110x10x10p	ВВ16	2	110x10x10p
ВВ17	2	110x10x10p	ВВ17	2	110x10x10p
ВВ18	2	110x10x10p	ВВ18	2	110x10x10p
ВВ19	2	110x10x10p	ВВ19	2	110x10x10p
ВВ20	2	110x10x10p	ВВ20	2	110x10x10p
ВВ21	2	110x10x10p	ВВ21	2	110x10x10p
ВВ22	2	110x10x10p	ВВ22	2	110x10x10p
ВВ23	2	110x10x10p	ВВ23	2	110x10x10p
ВВ24	2	110x10x10p	ВВ24	2	110x10x10p
ВВ25	2	110x10x10p	ВВ25	2	110x10x10p
ВВ26	2	110x10x10p	ВВ26	2	110x10x10p
ВВ27	2	110x10x10p	ВВ27	2	110x10x10p
ВВ28	2	110x10x10p	ВВ28	2	110x10x10p
ВВ29	2	110x10x10p	ВВ29	2	110x10x10p
ВВ30	2	110x10x10p	ВВ30	2	110x10x10p

ОБЩЕСТВЕННАЯ КОМПАНИЯ
ОБЪЕКТ: ВВ1-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ2-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ3-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ4-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ5-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ6-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ7-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ8-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ9-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ10-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ11-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ12-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ13-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ14-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ15-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ16-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ17-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ18-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ19-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ20-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ21-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ22-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ23-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ24-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ25-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ26-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ27-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ28-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ29-10p/10p/20p
ОБЪЕКТ: ВВ30-10p/10p/20p

ПОДАВАЧКА НА СРЕДНА ВА КОРА 4-100



НАБЕЛЕНКЕ:

1. Материјал: УСИ-57-2 по DIN 18800
 2. Зодовка нив-ајна
 3. Елементу ЕБКА по ЕБС 5017-77
 4. Изворна-ајна, мушкетеран по монтажн на конструкторнот го емне одделение ТИИ на ЦМП
- Б. Аминтословна солужба
- понудбае по монтажно подобиенот го емнен
 - монтажн на 600 снос 8790г Пб-02
 - Нодесе на гра снос динг еднл рок Пб-12

ОБРАЗЛОЖЕНИЕ

Идентификациска ознака	Имен на делот: ИМЛ	4г	20г		
(O2)	Подоен "ВЕРТИ" НИИ ИМА-ИМА-ИМА	16			
(O1)	ОПРАВКА Ø 210 420	4	5	20	
(O0)	ОПРАВКА Ø 1800 1120	4	15	60	
(C1)	● Ø18	400	20	3	60
(CTR1)	ОПРАВКА 1800 2700	10			
(T1)	ТРИПА 1100 1100	1100	5	19	95
(T2)	ТРИПА 1100 1100	1100	10	2	20
(N)	НОДОВА 1000 2000	2000	4	5,3	21
(M)	МОНТАЖНА 1200 300	300	4	9,6	40
(K)	КОНУС 1000 2500	2500	4	84,3	337

ОБРАЗЛОЖЕНИЕ

СЕРТИФИКАТ НА ПРОДУКТ

СЕРТИФИКАТ НА ПРОДУКТ

СЕРТИФИКАТ НА ПРОДУКТ

СЕРТИФИКАТ НА ПРОДУКТ

ИДЕНТИФИКАЦИОНА ОЗНАКА	ИМЕН НА ДЕЛОТ	КОЛИЧЕСТВО	ОБРАЗЛОЖЕНИЕ
(O2)	Подоен "ВЕРТИ" НИИ ИМА-ИМА-ИМА	16	
(O1)	ОПРАВКА Ø 210 420	4	5
(O0)	ОПРАВКА Ø 1800 1120	4	15
(C1)	● Ø18	400	20
(CTR1)	ОПРАВКА 1800 2700	10	
(T1)	ТРИПА 1100 1100	1100	5
(T2)	ТРИПА 1100 1100	1100	10
(N)	НОДОВА 1000 2000	2000	4
(M)	МОНТАЖНА 1200 300	300	4
(K)	КОНУС 1000 2500	2500	4

ИДЕНТИФИКАЦИОНА ОЗНАКА	ИМЕН НА ДЕЛОТ	КОЛИЧЕСТВО	ОБРАЗЛОЖЕНИЕ
(O2)	Подоен "ВЕРТИ" НИИ ИМА-ИМА-ИМА	16	
(O1)	ОПРАВКА Ø 210 420	4	5
(O0)	ОПРАВКА Ø 1800 1120	4	15
(C1)	● Ø18	400	20
(CTR1)	ОПРАВКА 1800 2700	10	
(T1)	ТРИПА 1100 1100	1100	5
(T2)	ТРИПА 1100 1100	1100	10
(N)	НОДОВА 1000 2000	2000	4
(M)	МОНТАЖНА 1200 300	300	4
(K)	КОНУС 1000 2500	2500	4

PROJEKCIJA

SADRŽAJ

1. Naziv i opis projekta
2. Cilj i svrha projekta
3. Osnovni podaci projekta



REPUBLICA SRBIJA
MINISTARSTVO PROSVETE I NAUKE
IZ OBLASTI VEŠTAČENJA I INŽINJERINGA



IZ OBLASTI VEŠTAČENJA I INŽINJERINGA

1. Naziv i opis projekta

2. Cilj i svrha projekta

3. Osnovni podaci projekta

4. Osnovni podaci projekta

5. Osnovni podaci projekta

6. Osnovni podaci projekta

7. Osnovni podaci projekta

8. Osnovni podaci projekta

9. Osnovni podaci projekta

10. Osnovni podaci projekta

11. Osnovni podaci projekta

12. Osnovni podaci projekta

13. Osnovni podaci projekta

14. Osnovni podaci projekta

15. Osnovni podaci projekta

16. Osnovni podaci projekta

17. Osnovni podaci projekta

18. Osnovni podaci projekta

19. Osnovni podaci projekta

20. Osnovni podaci projekta

21. Osnovni podaci projekta

22. Osnovni podaci projekta

23. Osnovni podaci projekta

24. Osnovni podaci projekta

25. Osnovni podaci projekta

26. Osnovni podaci projekta

27. Osnovni podaci projekta

28. Osnovni podaci projekta

29. Osnovni podaci projekta

30. Osnovni podaci projekta

31. Osnovni podaci projekta

32. Osnovni podaci projekta

33. Osnovni podaci projekta

34. Osnovni podaci projekta

35. Osnovni podaci projekta

36. Osnovni podaci projekta

37. Osnovni podaci projekta

38. Osnovni podaci projekta

39. Osnovni podaci projekta

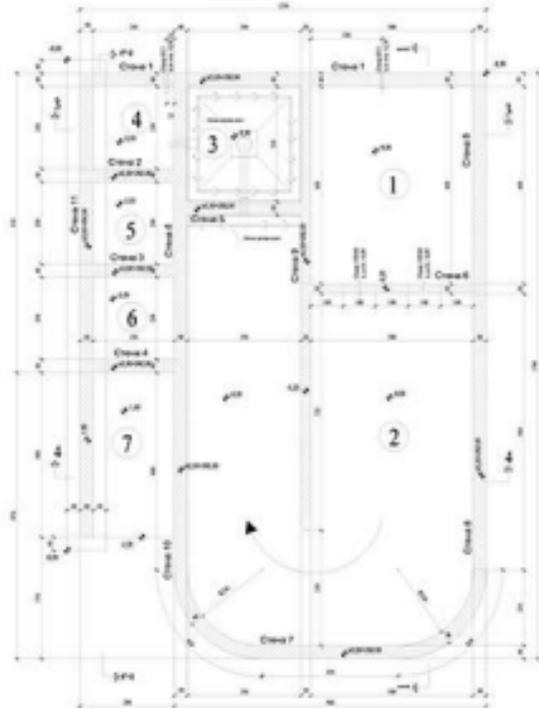
40. Osnovni podaci projekta

1. Naziv i opis projekta
2. Cilj i svrha projekta
3. Osnovni podaci projekta

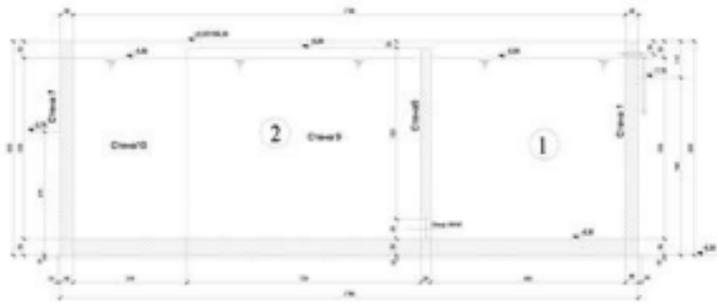


IZ OBLASTI VEŠTAČENJA I INŽINJERINGA
1. Naziv i opis projekta
2. Cilj i svrha projekta
3. Osnovni podaci projekta

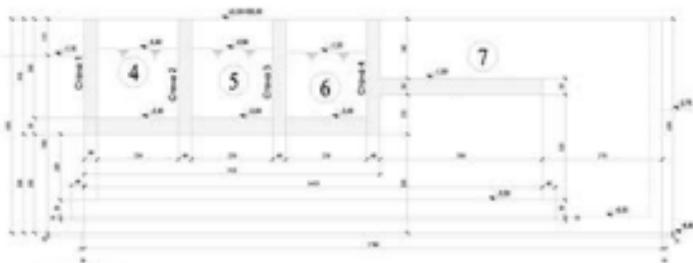
КОМПЛЕКТОВИ ДОДАТОЦИ
ВИДЕЛИМАТО



Рисунг 1-1



Рисунг 2-2



ДЕТАЛН "А"

Профил на водонепроницаемост

1:100 (визуелно)

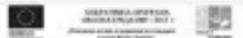


Означення:

- 1. Покриволина
- 2. Покриволина
- 3. Покриволина
- 4. Покриволина
- 5. Покриволина
- 6. Покриволина
- 7. Покриволина

МАТЕРИАЛИ:

- 1. Покриволина
- 2. Покриволина
- 3. Покриволина
- 4. Покриволина
- 5. Покриволина
- 6. Покриволина
- 7. Покриволина



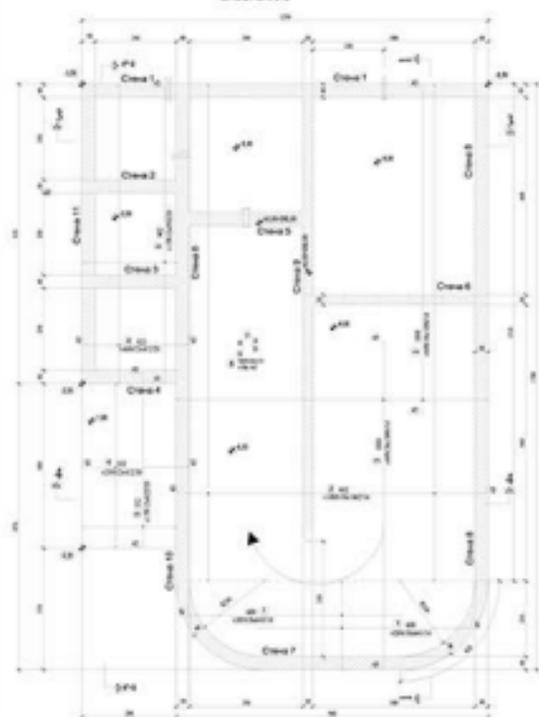
РЕПУБЛИКА БЪЛГАРИЯ
МИНИСТЕРСТВО НА ОБРАЗОВАНИЕТО И НАУКАТА
Национален център за качество в образованието

Училище: "Св. Кирил и Методий" - Враца
Училищен адрес: Враца, ул. "Св. Кирил и Методий" № 1
Училищен телефон: 0035 811 1111

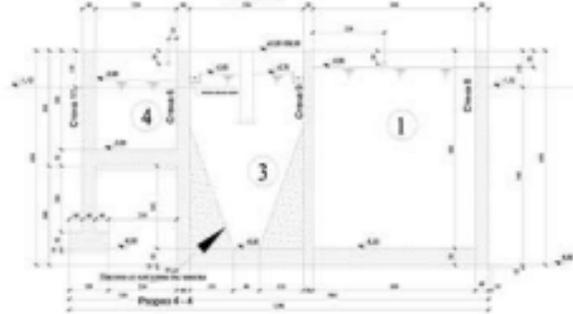
Училищен е-поща: oib@oib.edu.bg

№	Име	Специалност	Степен	Степан
1.	Д-р. Димитър Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
2.	Д-р. Мария Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
3.	Д-р. Елена Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
4.	Д-р. Иван Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
5.	Д-р. Петя Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
6.	Д-р. Георги Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
7.	Д-р. Елена Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
8.	Д-р. Иван Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
9.	Д-р. Петя Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
10.	Д-р. Георги Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
11.	Д-р. Елена Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
12.	Д-р. Иван Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
13.	Д-р. Петя Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
14.	Д-р. Георги Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
15.	Д-р. Елена Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
16.	Д-р. Иван Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
17.	Д-р. Петя Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
18.	Д-р. Георги Димитров	Обществено образование	Доктор	100%
19.	Д-р. Елена Димитрова	Обществено образование	Доктор	100%
20.	Д-р. Иван Димитров	Обществено образование	Доктор	100%

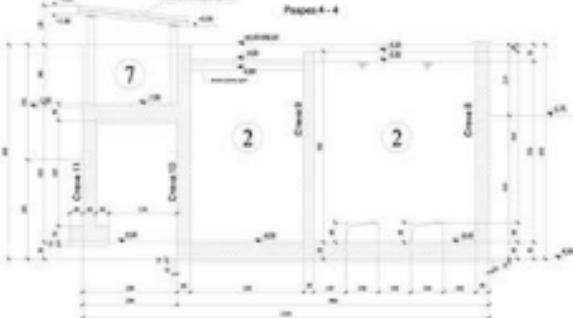
АРХИТЕКТУРА НА ДИНО
ВИДЕЛЕНИЕ



Рисунг 3-3



Рисунг 4-4



Общие технико-экономические
показатели

Показатель	Единица измерения	Значение
Общая площадь	кв. м	1000
Площадь помещений	кв. м	800
Площадь застройки	кв. м	1200
Площадь участка	кв. м	1500

Состав работ

- 1. Проектная документация
- 2. Подготовка проектной документации
- 3. Подготовка проектной документации
- 4. Подготовка проектной документации
- 5. Подготовка проектной документации



ПРОЕКТИРОВАНИЕ И ИЗВЕЩАНИЕ

ИЗВЕЩАНИЕ О РАБОТАХ ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ

Объект: ПРОЕКТИРОВАНИЕ И ИЗВЕЩАНИЕ О РАБОТАХ ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ

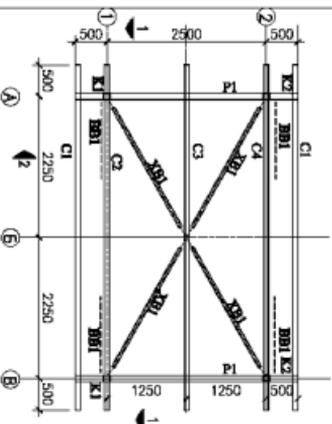
Масштаб: 1:100

Дата: 2023 г.

№ п/п	Наименование работ	Единица измерения	Количество	Стоимость
1	Проектирование	кв. м	1000	100000
2	Подготовка проектной документации	кв. м	800	80000
3	Подготовка проектной документации	кв. м	1200	120000
4	Подготовка проектной документации	кв. м	1500	150000
5	Подготовка проектной документации	кв. м	1000	100000
6	Подготовка проектной документации	кв. м	800	80000
7	Подготовка проектной документации	кв. м	1200	120000
8	Подготовка проектной документации	кв. м	1500	150000
9	Подготовка проектной документации	кв. м	1000	100000
10	Подготовка проектной документации	кв. м	800	80000
11	Подготовка проектной документации	кв. м	1200	120000
12	Подготовка проектной документации	кв. м	1500	150000
13	Подготовка проектной документации	кв. м	1000	100000
14	Подготовка проектной документации	кв. м	800	80000
15	Подготовка проектной документации	кв. м	1200	120000
16	Подготовка проектной документации	кв. м	1500	150000
17	Подготовка проектной документации	кв. м	1000	100000
18	Подготовка проектной документации	кв. м	800	80000
19	Подготовка проектной документации	кв. м	1200	120000
20	Подготовка проектной документации	кв. м	1500	150000

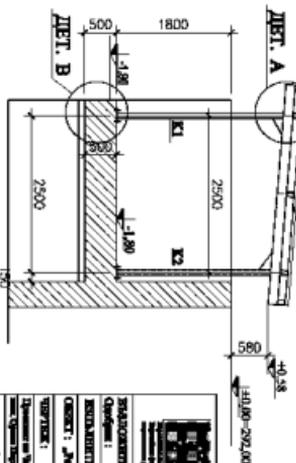
Итого: 1000 кв. м, 100000

МОНТАЖЕН ПЛАН НА ПОВРНА

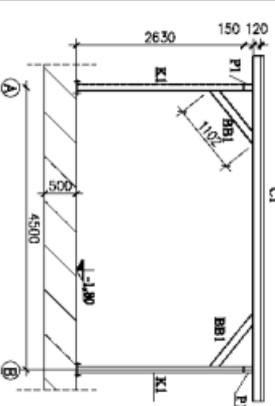


PASPE3 1-1

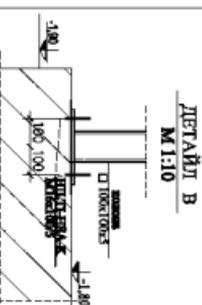
Единица на мерење: mm



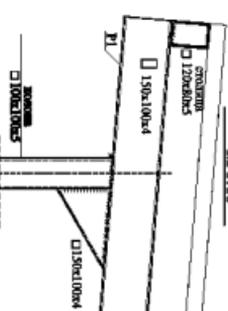
ДЕТАЉ А
М 1:10



PASPE3 1-1



ДЕТАЉ В
М 1:10



ДЕТАЉ А
М 1:10

Код	Имена	Количина		Укупно
		шт.	kg	
Bb1	Брзопрема	4	17	68
Bb2	Корисна	4	17	68
C4	Основа	1	90	90
C3	Основа	1	94	94
C2	Основа	1	90	90
C1	Основа	2	86	172
P1	Прав	2	19	38
K2	Корна	2	55	110
K1	Корна	2	56	112

Укупно: 1178 kg

ЗАЈЕДНИЦА
 1. Имена: **ЗАЈЕДНИЦА**
 2. Адреса: **Београд, Београдска 118**
 3. Контакт: **011 2611 2611**
 4. Веб-сајт: **www.zajednica.rs**
 5. Е-пошта: **zajednica@zajednica.rs**
 6. Контактна особа: **Марија Стојић**
 7. Контактна адреса: **Београд, Београдска 118**
 8. Контактна телефонска бројка: **011 2611 2611**
 9. Контактна е-пошта: **zajednica@zajednica.rs**
 10. Контактна веб-адреса: **www.zajednica.rs**

ОПШТИНА БЕОГРАД
 БЕОГРАДСКА ЦРКВА 2007 - 2013 г.
 Пројекат: **Пројекат за изградњу и обнову цркве Светог Петра и Павла**

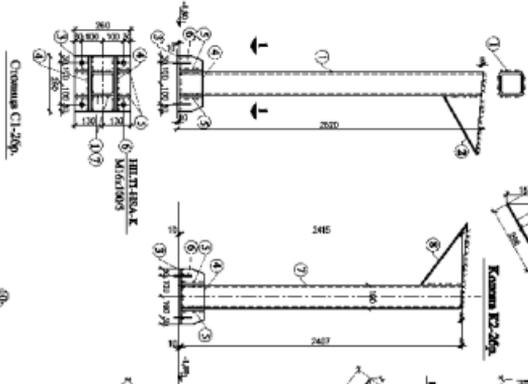
СТАРОСЛОБНА ЦРКВА СВЕТОГ ПЕТРА И ПАВЛА
 Општина: **Београд**
 Адреса: **Београд, Београдска 118**
 Контактна особа: **Марија Стојић**

ОПШТИНА БЕОГРАД
 БЕОГРАДСКА ЦРКВА 2007 - 2013 г.
 Пројекат: **Пројекат за изградњу и обнову цркве Светог Петра и Павла**

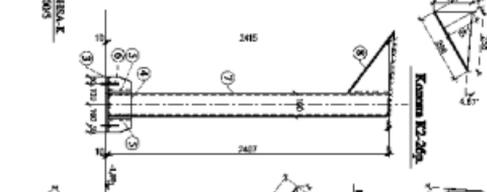
Имена	Количина	Укупно
Брзопрема	4	17
Корисна	4	17
Основа	1	90
Основа	1	94
Основа	1	90
Основа	2	86
Прав	2	19
Корна	2	55
Корна	2	56

Укупно: 1178 kg

Колонна К1-200.



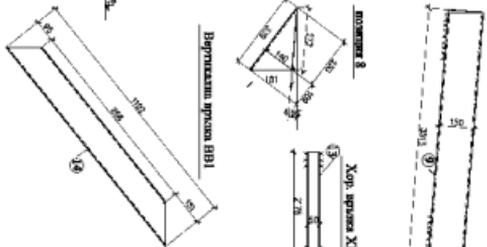
Колонна К2-200.



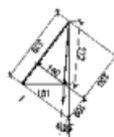
Монитор 2



Колонна К3-200.



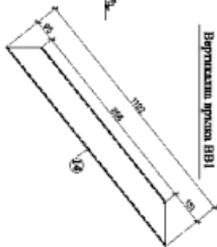
Монитор 8



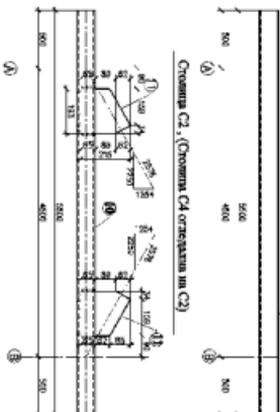
Кол. опора ХВ1



Вспомогательная опора ВВ1



Оросток С2, (Оросток С4 оросток на С2)



Оросток С3

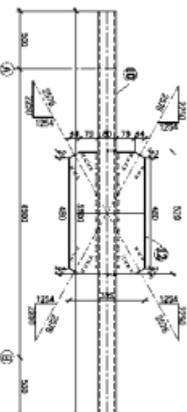


ТАБЛИЦА № 1

1. Материал: УБ-57-2 и Б-44-2 по ДСТУ 10000
 2. Колонны без учета
 3. Арматура: А500, А500С, А500С1177
 4. Арматура: А500, А500С, А500С1177
 5. Арматура: А500, А500С, А500С1177
 6. Арматура: А500, А500С, А500С1177
 7. Арматура: А500, А500С, А500С1177
 8. Арматура: А500, А500С, А500С1177
 9. Арматура: А500, А500С, А500С1177
 10. Арматура: А500, А500С, А500С1177

РЕЗЮМЕ

Материал	Тех. усл.
К1	2, 56, 113
К2	2, 51, 110
К3	2, 19, 58
С1	2, 50, 115
С2	1, 50, 80, 115
С3	1, 54, 94, 91
С4	1, 50, 90, 88
ХВ1	4, 17, 68
ВВ1	4, 17, 68

Всего: 162,2 т

№ п/п	№	Содержание	100%	25% </th <th>17.50%</th>	17.50%
1	К1	Колонна	191.7	17.0	33.00%
2	К2	Колонна	191.7	17.0	33.00%
3	К3	Колонна	191.7	17.0	33.00%
4	С1	Оросток	191.7	17.0	33.00%
5	С2	Оросток	191.7	17.0	33.00%
6	С3	Оросток	191.7	17.0	33.00%
7	С4	Оросток	191.7	17.0	33.00%
8	ХВ1	Кол. опора	191.7	17.0	33.00%
9	ВВ1	Вспомогательная опора	191.7	17.0	33.00%
10	Монитор 2	Монитор	191.7	17.0	33.00%
11	Монитор 8	Монитор	191.7	17.0	33.00%
12	Кол. опора	Кол. опора	191.7	17.0	33.00%
13	Вспомогательная опора	Вспомогательная опора	191.7	17.0	33.00%
14	Оросток	Оросток	191.7	17.0	33.00%
15	Итого		191.7	17.0	33.00%

ГЕНЕРАЛЬНИЙ ПРОЕКТАНТ
 ДИЗАЙН-ОФІС "СІМІ" С.Р.О. (СІМІ)
 Адрес: м. Київ, вул. Миколаївська, 100, 10-й поверх.
 Контакт: 044 490 1111, 044 490 1112, 044 490 1113

ЗАКАЗЧИК: ДП "Київський метрополітен"

ОБ'ЄКТ: "Проектна документація на будівництво станції метрополітену "Київська"

ВЕРСІЯ: 1.0

Дата: 15.05.2018

Масштаб: 1:100

Архитектор: [Signature]

Инженер: [Signature]

Проверил: [Signature]

Директор: [Signature]

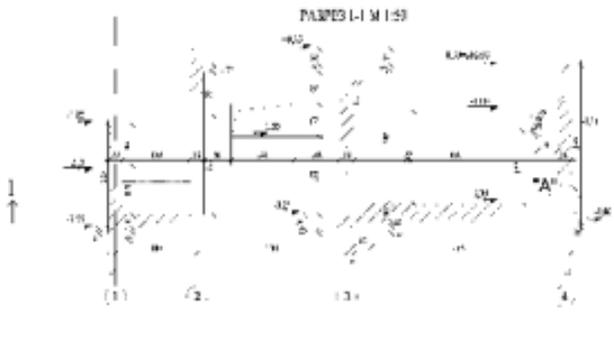
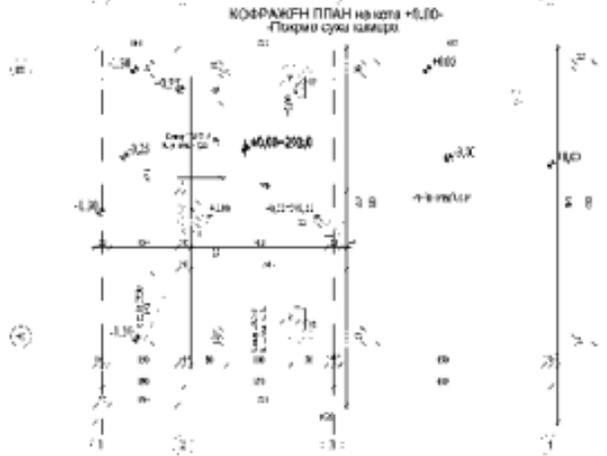
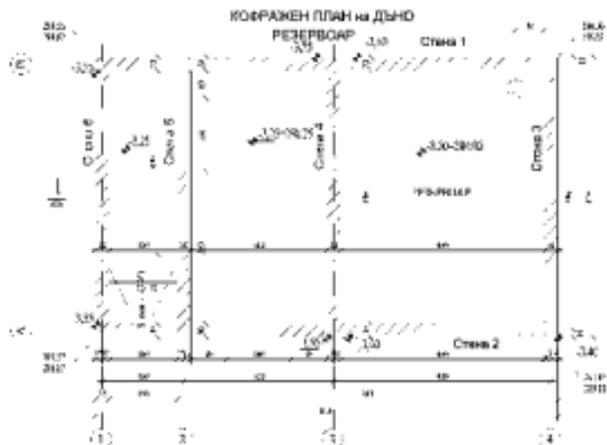
Специализация: [Blank]

Содержание:

№	Наименование	Листы
1	Титульный лист	1
2	Листы спецификации	1
3	Листы чертежей	1
4	Листы расчетов	1
5	Листы пояснений	1
6	Листы дополнительных данных	1
7	Листы приложений	1
8	Листы изменений	1
9	Листы справок	1
10	Листы приложений	1
11	Листы приложений	1
12	Листы приложений	1
13	Листы приложений	1
14	Листы приложений	1
15	Листы приложений	1
16	Листы приложений	1
17	Листы приложений	1
18	Листы приложений	1
19	Листы приложений	1
20	Листы приложений	1
21	Листы приложений	1
22	Листы приложений	1
23	Листы приложений	1
24	Листы приложений	1
25	Листы приложений	1
26	Листы приложений	1
27	Листы приложений	1
28	Листы приложений	1
29	Листы приложений	1
30	Листы приложений	1
31	Листы приложений	1
32	Листы приложений	1
33	Листы приложений	1
34	Листы приложений	1
35	Листы приложений	1
36	Листы приложений	1
37	Листы приложений	1
38	Листы приложений	1
39	Листы приложений	1
40	Листы приложений	1
41	Листы приложений	1
42	Листы приложений	1
43	Листы приложений	1
44	Листы приложений	1
45	Листы приложений	1
46	Листы приложений	1
47	Листы приложений	1
48	Листы приложений	1
49	Листы приложений	1
50	Листы приложений	1
51	Листы приложений	1
52	Листы приложений	1
53	Листы приложений	1
54	Листы приложений	1
55	Листы приложений	1
56	Листы приложений	1
57	Листы приложений	1
58	Листы приложений	1
59	Листы приложений	1
60	Листы приложений	1
61	Листы приложений	1
62	Листы приложений	1
63	Листы приложений	1
64	Листы приложений	1
65	Листы приложений	1
66	Листы приложений	1
67	Листы приложений	1
68	Листы приложений	1
69	Листы приложений	1
70	Листы приложений	1
71	Листы приложений	1
72	Листы приложений	1
73	Листы приложений	1
74	Листы приложений	1
75	Листы приложений	1
76	Листы приложений	1
77	Листы приложений	1
78	Листы приложений	1
79	Листы приложений	1
80	Листы приложений	1
81	Листы приложений	1
82	Листы приложений	1
83	Листы приложений	1
84	Листы приложений	1
85	Листы приложений	1
86	Листы приложений	1
87	Листы приложений	1
88	Листы приложений	1
89	Листы приложений	1
90	Листы приложений	1
91	Листы приложений	1
92	Листы приложений	1
93	Листы приложений	1
94	Листы приложений	1
95	Листы приложений	1
96	Листы приложений	1
97	Листы приложений	1
98	Листы приложений	1
99	Листы приложений	1
100	Листы приложений	1



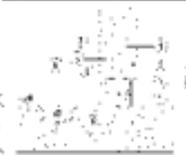
Генеральный проектировщик
 ДИЗАЙН-ОФІС "СІМІ" С.Р.О.
 Адрес: м. Київ, вул. Миколаївська, 100, 10-й поверх.
 Контакт: 044 490 1111, 044 490 1112, 044 490 1113



УПОТВЕЖЕНИЕ

1. Б.О.1
2. Б.О.1.1
3. Б.О.1.2
4. Б.О.1.3

ДЕТАИЛ "А"



- ОУСЛОВИЈА**
1. Б.О.1.1
 2. Б.О.1.2
 3. Б.О.1.3
 4. Б.О.1.4
 5. Б.О.1.5
 6. Б.О.1.6
 7. Б.О.1.7
 8. Б.О.1.8
 9. Б.О.1.9
 10. Б.О.1.10
 11. Б.О.1.11
 12. Б.О.1.12
 13. Б.О.1.13
 14. Б.О.1.14
 15. Б.О.1.15
 16. Б.О.1.16
 17. Б.О.1.17
 18. Б.О.1.18
 19. Б.О.1.19
 20. Б.О.1.20
 21. Б.О.1.21
 22. Б.О.1.22
 23. Б.О.1.23
 24. Б.О.1.24
 25. Б.О.1.25
 26. Б.О.1.26
 27. Б.О.1.27
 28. Б.О.1.28
 29. Б.О.1.29
 30. Б.О.1.30
 31. Б.О.1.31
 32. Б.О.1.32
 33. Б.О.1.33
 34. Б.О.1.34
 35. Б.О.1.35
 36. Б.О.1.36
 37. Б.О.1.37
 38. Б.О.1.38
 39. Б.О.1.39
 40. Б.О.1.40
 41. Б.О.1.41
 42. Б.О.1.42
 43. Б.О.1.43
 44. Б.О.1.44
 45. Б.О.1.45
 46. Б.О.1.46
 47. Б.О.1.47
 48. Б.О.1.48
 49. Б.О.1.49
 50. Б.О.1.50



ДИЗАЈН ИНСТИТУТ
 ДИЗАЈН ИНСТИТУТ
 ДИЗАЈН ИНСТИТУТ

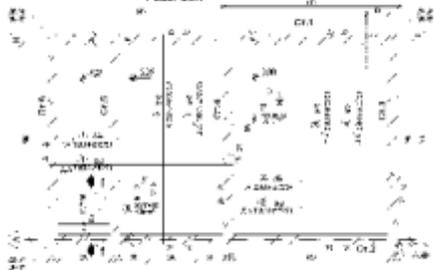
ЗАДАНИЕ ЗА ПРОЈЕКТИРАЊЕ

ПРОЈЕКТИРАЊЕ

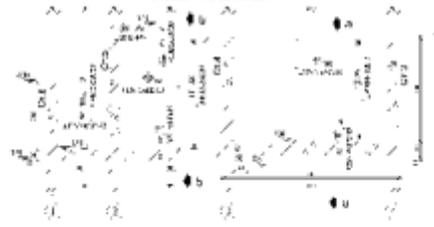


ДИЗАЈН ИНСТИТУТ

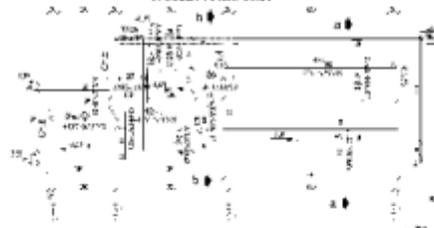
АВЕРЖЕНА НА ЧАНО
РЕКРСИОД



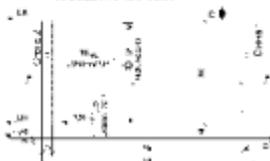
СТЕНА 1
ВЪЗДЪРЪ ВЪ АРМИРОСА



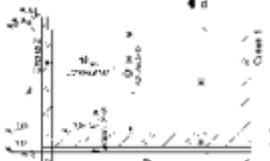
СТЕНА 2
ВЪЗДЪРЪ ВЪ АРМИРОСА



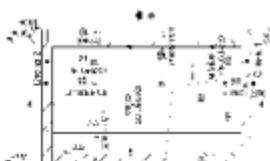
СТЕНА 3
ВЪЗДЪРЪ ВЪ АРМИРОСА



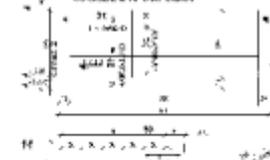
СТЕНА 4
ВЪЗДЪРЪ ВЪ АРМИРОСА



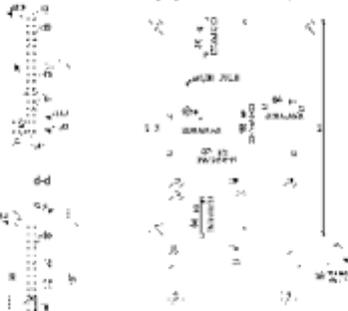
СТЕНА 5
ВЪЗДЪРЪ ВЪ АРМИРОСА



СТЕНА 6
ВЪЗДЪРЪ ВЪ АРМИРОСА



Аввержене на река на с. 10,10



Общи показатели на
конструкцията

Показател	Единица	Значение
Общ дебелина на стената	м	1.5
Общ дебелина на фундамента	м	1.5
Общ дебелина на абутмента	м	1.5
Общ дебелина на пазарника	м	1.5
Общ дебелина на пазарника	м	1.5
Общ дебелина на пазарника	м	1.5



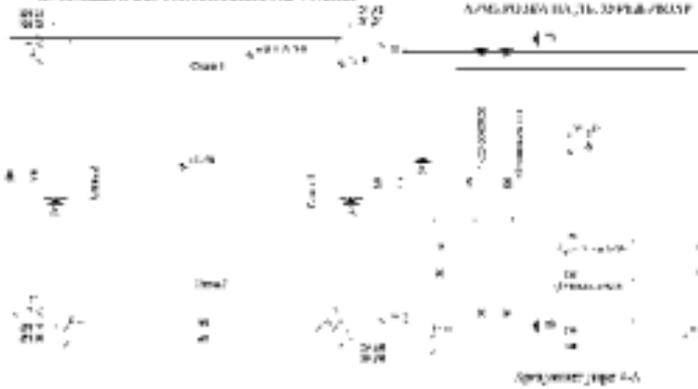
ДИПРОЕКТИНГ
ДИПРОЕКТИНГ ТОО
Улица "Свобода" № 10
1000 СОФИЯ



ПРОЕКТИНГОВА ДОКУМЕНТАЦИЯ
НА
АВЕРЖЕНЕ НА РЕКА НА С. 10,10
ПРОЕКТИНГОВА ДОКУМЕНТАЦИЯ
НА
АВЕРЖЕНЕ НА РЕКА НА С. 10,10
ПРОЕКТИНГОВА ДОКУМЕНТАЦИЯ
НА
АВЕРЖЕНЕ НА РЕКА НА С. 10,10

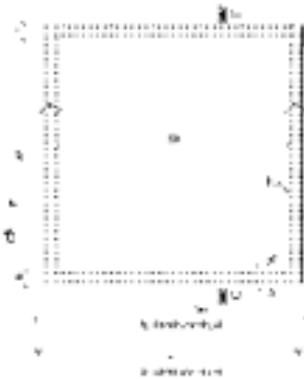
№	Име	Пол
1	ДИПРОЕКТИНГ	М
2	ДИПРОЕКТИНГ	М
3	ДИПРОЕКТИНГ	М
4	ДИПРОЕКТИНГ	М
5	ДИПРОЕКТИНГ	М
6	ДИПРОЕКТИНГ	М
7	ДИПРОЕКТИНГ	М
8	ДИПРОЕКТИНГ	М
9	ДИПРОЕКТИНГ	М
10	ДИПРОЕКТИНГ	М
11	ДИПРОЕКТИНГ	М
12	ДИПРОЕКТИНГ	М
13	ДИПРОЕКТИНГ	М
14	ДИПРОЕКТИНГ	М
15	ДИПРОЕКТИНГ	М
16	ДИПРОЕКТИНГ	М
17	ДИПРОЕКТИНГ	М
18	ДИПРОЕКТИНГ	М
19	ДИПРОЕКТИНГ	М
20	ДИПРОЕКТИНГ	М
21	ДИПРОЕКТИНГ	М
22	ДИПРОЕКТИНГ	М
23	ДИПРОЕКТИНГ	М
24	ДИПРОЕКТИНГ	М
25	ДИПРОЕКТИНГ	М
26	ДИПРОЕКТИНГ	М
27	ДИПРОЕКТИНГ	М
28	ДИПРОЕКТИНГ	М
29	ДИПРОЕКТИНГ	М
30	ДИПРОЕКТИНГ	М
31	ДИПРОЕКТИНГ	М
32	ДИПРОЕКТИНГ	М
33	ДИПРОЕКТИНГ	М
34	ДИПРОЕКТИНГ	М
35	ДИПРОЕКТИНГ	М
36	ДИПРОЕКТИНГ	М
37	ДИПРОЕКТИНГ	М
38	ДИПРОЕКТИНГ	М
39	ДИПРОЕКТИНГ	М
40	ДИПРОЕКТИНГ	М
41	ДИПРОЕКТИНГ	М
42	ДИПРОЕКТИНГ	М
43	ДИПРОЕКТИНГ	М
44	ДИПРОЕКТИНГ	М
45	ДИПРОЕКТИНГ	М
46	ДИПРОЕКТИНГ	М
47	ДИПРОЕКТИНГ	М
48	ДИПРОЕКТИНГ	М
49	ДИПРОЕКТИНГ	М
50	ДИПРОЕКТИНГ	М
51	ДИПРОЕКТИНГ	М
52	ДИПРОЕКТИНГ	М
53	ДИПРОЕКТИНГ	М
54	ДИПРОЕКТИНГ	М
55	ДИПРОЕКТИНГ	М
56	ДИПРОЕКТИНГ	М
57	ДИПРОЕКТИНГ	М
58	ДИПРОЕКТИНГ	М
59	ДИПРОЕКТИНГ	М
60	ДИПРОЕКТИНГ	М
61	ДИПРОЕКТИНГ	М
62	ДИПРОЕКТИНГ	М
63	ДИПРОЕКТИНГ	М
64	ДИПРОЕКТИНГ	М
65	ДИПРОЕКТИНГ	М
66	ДИПРОЕКТИНГ	М
67	ДИПРОЕКТИНГ	М
68	ДИПРОЕКТИНГ	М
69	ДИПРОЕКТИНГ	М
70	ДИПРОЕКТИНГ	М
71	ДИПРОЕКТИНГ	М
72	ДИПРОЕКТИНГ	М
73	ДИПРОЕКТИНГ	М
74	ДИПРОЕКТИНГ	М
75	ДИПРОЕКТИНГ	М
76	ДИПРОЕКТИНГ	М
77	ДИПРОЕКТИНГ	М
78	ДИПРОЕКТИНГ	М
79	ДИПРОЕКТИНГ	М
80	ДИПРОЕКТИНГ	М
81	ДИПРОЕКТИНГ	М
82	ДИПРОЕКТИНГ	М
83	ДИПРОЕКТИНГ	М
84	ДИПРОЕКТИНГ	М
85	ДИПРОЕКТИНГ	М
86	ДИПРОЕКТИНГ	М
87	ДИПРОЕКТИНГ	М
88	ДИПРОЕКТИНГ	М
89	ДИПРОЕКТИНГ	М
90	ДИПРОЕКТИНГ	М
91	ДИПРОЕКТИНГ	М
92	ДИПРОЕКТИНГ	М
93	ДИПРОЕКТИНГ	М
94	ДИПРОЕКТИНГ	М
95	ДИПРОЕКТИНГ	М
96	ДИПРОЕКТИНГ	М
97	ДИПРОЕКТИНГ	М
98	ДИПРОЕКТИНГ	М
99	ДИПРОЕКТИНГ	М
100	ДИПРОЕКТИНГ	М

ГОРНА ЛИСТОВА ОСОБНОСТНОСТИ СТАБИ



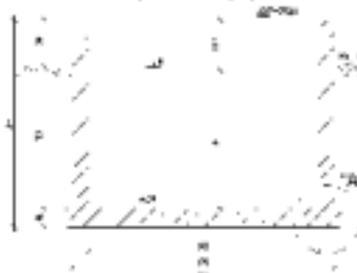
Детални лист 4А

ДРЖИВНА ГЛАВНА РЕКОНСТРУКЦИЈА

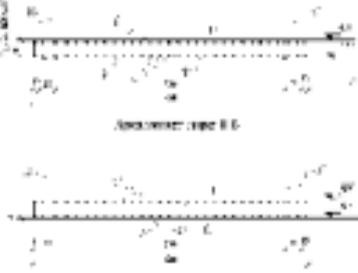


Детални лист 4Б

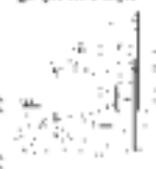
ГОРНА ЛИСТОВА 4-А



Детални лист 5Б



Детални лист 6А



ДЕТАЛНИ ЛИСТ 7А



Сопроводителна табела

№	ИЗМЕНА	Датум	И	И	И
1	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
2	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
3	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
4	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
5	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
6	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
7	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
8	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
9	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
10	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
11	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
12	ИЗМЕНА	1980	10	15	110

1:1



Инженерско-проектно-строително
биро "ПРОЕКТИ" - Београд
Београд, Београдска 111/112



Проектант: Инженер-архитекта
Др. Милош Ј. Јовановић
Пројекат: Реконструкција и пројекција
објекта "Београдска 111/112"

Датум: 1980. 10. 15. 110

Масштаб: 1:1

Лист 4А од укупно 12

Лист 4Б од укупно 12

Лист 4В од укупно 12

Лист 4Г од укупно 12

Лист 4Д од укупно 12

Лист 4Е од укупно 12

Лист 4Ж од укупно 12

Лист 4З од укупно 12

Лист 4И од укупно 12

Лист 4Ј од укупно 12

Лист 4К од укупно 12

Лист 4Л од укупно 12

Лист 4М од укупно 12

Лист 4Н од укупно 12

Лист 4О од укупно 12

Лист 4П од укупно 12

Лист 4Р од укупно 12

Лист 4С од укупно 12

Лист 4Т од укупно 12

Лист 4У од укупно 12

Лист 4Ф од укупно 12

Лист 4Х од укупно 12

Лист 4Ц од укупно 12

Услови за израду

1. Материјал:
 - Бетон: С18/20
 - Челик: С100
2. Сврха: Реконструкција и пројекција објекта "Београдска 111/112"
3. Основни подаци: Реконструкција објекта "Београдска 111/112"
4. Основни подаци: Реконструкција објекта "Београдска 111/112"

Услови за израду

№	ИЗМЕНА	Датум	И	И	И
1	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
2	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
3	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
4	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
5	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
6	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
7	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
8	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
9	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
10	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
11	ИЗМЕНА	1980	10	15	110
12	ИЗМЕНА	1980	10	15	110

Инженерско-проектно-строително
биро "ПРОЕКТИ" - Београд



Инженерско-проектно-строително
биро "ПРОЕКТИ" - Београд

НАТОВАРВАНЕ за района на – гр. Велико Търново ТЕХНОЛОГИЧНА СГРАДА

Сняг – 158daN/m²

Вятър – 39daN/m²

Земетръс – VIII степен – K_c = 0,15

НАТОВАРВАНЕ ПОКРИВ

- | | |
|----------------------------------|---|
| 1. Покривна панела | – 18,0daN/m ² x 1,10 = 20,00daN/m ² |
| 2. Собств. тегло столици | – 8,0daN/m ² x 1,10 = 10,00daN/m ² |
| 3. Собств. тегло метална констр. | – 40,0daN/m ² x 1,10 = 44,00daN/m ² |
| 4. Технологичен товар | 15,0daN/m ² x 1,3 = 20,00daN/m ² |

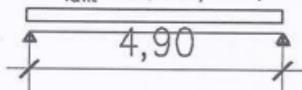
$$q^H = 81,00daN/m^2 \quad q^{УЗЧ} = 94,00daN/m^2$$

5. Сняг – 158daN/m² x 1,4 = 221,00daN/m²

$$q^H = 240,00daN/m^2 \quad q^{УЗЧ} = 315,00daN/m^2$$

Оразмеряване на столиците

$$q_{с.м}^{УЗЧ} = 271,0daN/m^2 \times 1,55m = 420,0daN/m'$$



$$M_{max} = \frac{0,420}{8} \times 4,90^2 = 1,26 \text{ мм}$$

$$W_{необх} = \frac{126000}{1890} = 67,0 \text{ см}^3$$

□ 160x80x4

ПРОВЕРКА на ЯКОСТ

$$\sigma = \frac{M}{W_x} = \frac{126000}{76,5} = 1647,0 \text{ нн/см}^2 < \sigma_{Ry}$$



Столици

□ 160x80x4

$$A_0 = 18,4 \text{ см}^2$$

$$I_x = 612,0 \text{ см}^4$$

$$W_x = 76,5 \text{ см}^3$$

$$i_x = 5,77 \text{ см}$$

$$G = 14,4 \text{ кн/л}$$

КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В
ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ



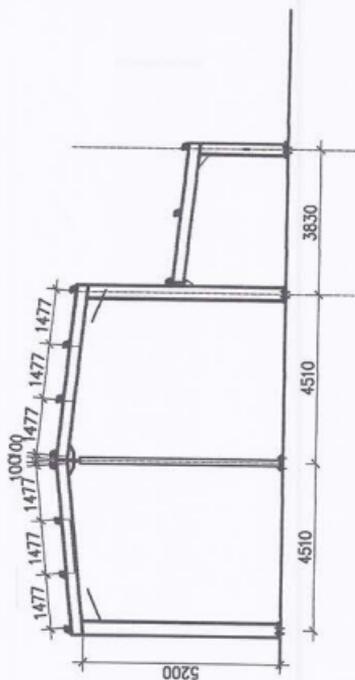
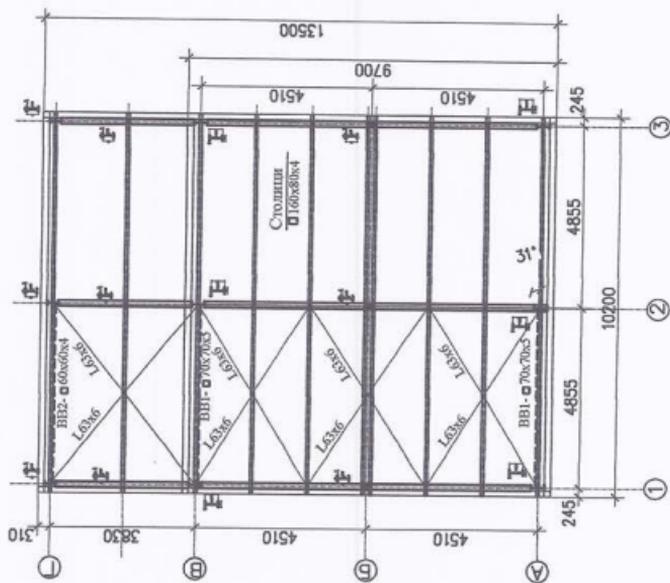
Регистрационен № 06482

инж. КАЛИНА
ИВАНОВА СОБИЯНСКА



ул. БИЛА ПРОБЛЕТИНСКА № 10, 1000 СОФИЯ

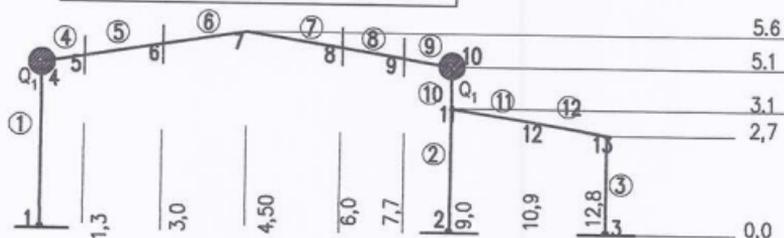
Технологична сграда – Велико Търново



НАПРЕЧНА МЕТАЛНА РАМКА

② $q_{\text{сняг}} = 0,221 \text{ t/m}^2 \times 5,0 \text{ m} = 1,1 \text{ t/m}'$

① $q_{\text{с.м}} = 0,094 \text{ t/m}^2 \times 5,0 \text{ m} = 0,46 \text{ t/m}'$



③ Натоварване от вятър

$$W_1 = 0,039 \times 1,4 \times 0,8 \times 5,0 \text{ m} = 0,22 \text{ m}'$$

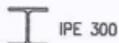
$$W_3 = 0,039 \times 1,4 \times 0,6 \times 2,2 \text{ m} = 0,16 \text{ m}'$$

$$W_3 = -0,039 \times 1,4 \times 0,4 \times 5,0 \text{ m} = -0,11 \text{ m}'$$

④ Определяне на земеръсната сила

$$Q_1 = (0,094 + 0,158 \times 0,5) \times 5,0 \text{ m} \times 4,5 \text{ m} = 3,81 \text{ t}$$

$$Q = (0,094 + 0,158 \times 0,5) \times 5,0 \text{ m} \times 3,8 \text{ m} = 3,3 \text{ t}$$



IPE 300

$$A_0 = 53,81 \text{ cm}^2$$

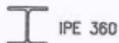
$$I_x = 8356 \text{ cm}^4$$

$$W_x = 557,1 \text{ cm}^3$$

$$i_x = 12,46 \text{ cm}$$

$$I_y = 557,1 \text{ cm}^4$$

$$i_y = 3,35 \text{ cm}$$



IPE 360

$$A_0 = 72,73 \text{ cm}^2$$

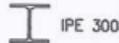
$$I_x = 16270 \text{ cm}^4$$

$$W_x = 903,0 \text{ cm}^3$$

$$i_x = 14,95 \text{ cm}$$

$$I_y = 1043 \text{ cm}^4$$

$$i_y = 3,79 \text{ cm}$$



IPE 300

IPE 330

$$A_0 = 67,26 \text{ cm}^2$$

$$I_x = 31727,5 \text{ cm}^4$$

$$W_x = 1075,5 \text{ cm}^3$$

$$i_x = 21,72 \text{ cm}$$

РАВНИННА РАМКА СТАТИЧЕСКО РЕШЕНИЕ

Задача : tarn-1

Дата : 15. 4. 2014

Брой възли = 13

Брой елементи = 12

Брой подпори = 3

Системата уравнения е решена по метода на Гаус

Въздействие : Статични товари - възлови и извънвъзлови

Деформациите от Q -сили НЕ са отчетени !

СХЕМА НА КОНСТРУКЦИЯТА



Координати на възлите на конструкцията

Възел	X координата	Y координата
1	0.00000	0.00000
2	9.00000	0.00000
3	12.80000	0.00000
4	0.00000	5.10000
5	1.30000	5.24444
6	3.00000	5.43333
7	4.50000	5.60000

Възел	X координата	Y координата
8	6.00000	5.43333
9	7.70000	5.24444
10	9.00000	5.10000
11	9.00000	3.10000
12	10.90000	2.90000
13	12.80000	2.70000

Геометрични характеристики на елементите по групи

Група	Елементи	Геометрични характеристики
1	1-2, 2-3, 3-4, 4-5, 5-6, 6-7	
2	7-8, 8-9, 9-10, 10-11, 11-12, 12-13	

Група	Елементи	I_p	I_x	E модул	A_q	μ
1	1, 2, 10	7.300E-03	1.600E-04	2.100E+07	-	-
	3, 5, 6	5.400E-03	8.400E-05	2.100E+07	-	-
	11, 12	3.400E-03	8.400E-05	2.100E+07	-	-
	4	6.800E-03	3.100E-04	2.100E+07	-	-
	7					
	8					

Начален, краен възел и дължини на елементите

Елемент	Начален възел	Краен възел	Дължина	БКЗ-нач. възел	БКЗ-кр. възел
1	1	4	5.100	-	-
2	2	11	3.100	-	-
3	3	13	2.700	-	-
4	4	5	1.308	-	-
5	5	6	1.710	-	-
6	6	7	1.509	-	-

Елемент	Начален възел	Краен възел	Дължина	БКЗ-нач. възел	БКЗ-кр. възел
7	7	8	1.509	-	-
8	8	9	1.710	-	-
9	9	10	1.308	-	-
10	11	10	2.000	-	-
11	11	12	1.910	-	-
12	12	13	1.910	-	-

Еластични константи на опорните възли

Група	Възли	C_x	C_y	C_z
1	1+3	1.00000E+30	1.00000E+30	-

Съсредоточени товари във възлите по групи

Група	Възли	Сила по X	Сила по Y	Момент	Коса сила	Ъгъл
1	1+3	-	0.300	-	-	-

Извънъзлаво натоварване на елементите по групи

Товари в локална координатна система – посока на сила по осите:

Товар № 6 – Равномерно разпределен товар перпендикулярно на оста на елемента

Група	Елементи	Товар	Посока	Разстояние	Стойност	Разстояние	Стойност	Ъгъл
1	4, 5, 6, 7, 8, 9	6	0с	-	0.500	-	-	-

Резултати

Премещения на възлите на конструкцията

Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z	Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z
1	-6.30325E-31	-2.59134E-30	-1.14571E-03	8	-9.73594E-04	-5.08530E-07	-1.27657E-03
2	5.10318E-31	-2.41076E-30	5.81911E-04	9	-6.70210E-04	-2.23605E-03	-1.78522E-03
3	1.20004E-31	-3.97900E-31	4.71423E-04	10	-4.37725E-04	-7.14984E-05	-1.44473E-03
4	-1.69564E-03	-7.62284E-05	1.29398E-03	11	1.04991E-03	-4.26834E-05	-1.47875E-04
5	-1.48304E-03	-2.06272E-03	1.67842E-03	12	1.06729E-03	1.44182E-04	-3.97426E-05
6	-1.18004E-03	-4.80986E-03	1.35815E-03	13	1.04967E-03	-2.33095E-06	2.23452E-04
7	-1.06711E-03	-6.03209E-03	6.73157E-05				

Разрезни усилия при възлите на конструкцията

Елемент	Възел	M	Qx/б	Q	N
1	1	0.000	-	-0.630	-2.291
	4	-3.215	-	-0.630	-2.291
2	3	-0.000	-	0.510	-2.111
	11	1.582	-	0.510	-2.111
3	10	-0.000	-	0.120	-0.098
	13	0.324	-	0.120	-0.098
4	4	-3.215	-	2.208	-0.880
	5	-0.755	-	1.554	-0.880
5	5	-0.755	-	1.554	-0.880
	6	1.171	-	0.698	-0.880
6	6	1.171	-	0.698	-0.880
	7	1.656	-	-0.056	-0.880
7	7	1.656	-	0.138	-0.870
	8	1.295	-	-0.616	-0.870
8	8	1.295	-	-1.472	-0.870
	9	-0.490	-	-1.472	-0.870
9	9	-0.490	-	-2.126	-0.870
	10	1.582	-	0.630	-2.209
10	10	2.843	-	0.630	-2.209
	11	0.000	-	-0.065	-0.130
11	11	-0.162	-	-0.065	-0.130
	12	-0.162	-	-0.065	-0.130
12	12	-0.162	-	-0.065	-0.130
	13	-0.374	-	-0.065	-0.130

Акции във възлите с опорни възли

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z	Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
1	1	-0.630	2.591	-	3	3	0.120	0.398	-
	2	0.510	2.411	-					

РАВНИННА РАМКА
СТАТИЧЕСКО РЕШЕНИЕ

Задача : tarn-2

Дата : 15. 4.2014

Брой възли = 13

Брой елементи = 12

Брой подпори = 3

Системата уравнения е решена по метода на Гаус

Въздействие : Статични товари - извънвъзлови

Деформациите от 0-сили НЕ са отчетени !

СХЕМА НА КОНСТРУКЦИЯТА



Извънвъзлово натоварване на елементите по групи

Товари в локална координатна система - посока по оста на елемента.

Товар № 6 - Равномерно разпределен товар перпендикулярно на оста на елемента

Товар № 8 - Линейно разпределен товар перпендикулярно на оста на елемента

Група	Елементи	Товар	Посока	Разстояние	Стойност	Разстояние	Стойност	Ъгъл
1	4, 5, 6, 7, 8, 9, 12	6	0с	-	1.100	-	-	-
2	11	8	0с	0.000	4.400	1.900	1.100	-

Резултати

Преместване на възлите по конструкцията

Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z	Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z
1	-1.63013E-30	-5.31349E-30	-4.18940E-03	8	-9.19462E-03	-1.13736E-02	-2.42860E-03
2	5.74266E-31	-9.00704E-30	-7.47458E-04	9	-8.53782E-03	-3.35186E-03	-4.09512E-03
3	2.88891E-31	-2.86554E-30	-9.76440E-04	10	-8.00965E-03	-2.41973E-04	-3.59867E-03
4	-1.06398E-02	-1.76774E-04	2.12009E-03	11	-3.18373E-03	-1.82139E-04	-1.56869E-03
5	-1.02630E-02	-3.75091E-03	3.18321E-03	12	-3.40472E-03	-2.35802E-03	-2.23847E-04
6	-9.62500E-03	-9.79440E-03	3.17015E-03	13	-3.17344E-03	-6.82272E-05	-1.57338E-03
7	-9.32283E-03	1.69711E-02	6.04142E-04				

Разрезни усилия при възлите на конструкцията

Елемент	Възел	M	Кръб	Q	N
1	1	-0.000	-	-1.630	-5.314
	4	-8.314	-	-1.630	-5.314
2	2	-0.000	-	0.574	-9.007
	11	1.780	-	0.574	-9.007
3	3	0.000	-	0.289	-2.866
	13	0.780	-	0.289	-2.866
4	4	-8.314	-	5.101	-2.207
	5	-2.582	-	-2.982	-2.207
5	5	-2.582	-	3.662	-2.207
	6	2.073	-	1.781	-2.207
6	6	2.073	-	1.781	-2.207
	7	3.508	-	0.121	-2.207
7	7	3.508	-	0.602	-2.127
	8	3.164	-	-1.058	-2.127
8	8	3.164	-	-1.058	-2.127
	9	-0.255	-	-2.939	-2.127
9	9	-0.255	-	-2.939	-2.127
	10	-5.040	-	-4.378	-2.127
10	10	1.780	-	1.630	-4.586
	11	5.040	-	1.630	-4.586
11	11	0.000	-	4.507	-0.587
	12	2.599	-	-0.718	-0.587
12	12	2.599	-	-0.718	-0.587
	13	-0.780	-	-2.820	-0.587

Акции във възлите с опорни възли

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
1	1	-1.630	9.314	-
2	2	0.574	9.007	-

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
3	3	0.289	2.866	-

РАВНИННА РАМКА
СТАТИЧЕСКО РЕШЕНИЕ

Задача : tarn-3

Дата : 15. 4.2014

Брой възли = 13

Брой елементи = 12

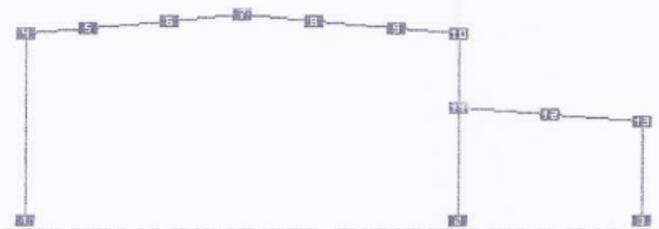
Брой подпори = 3

Системата уравнения е решена по метода на Гаус

Въздействие : Статични товари - извънвъзлови

Деформирани от Форме 10 с размери 1

СХЕМА НА КОНСТРУКЦИЯТА



Извънвъзлов натоварване на елементите по групи

Товари в локална координатна система - посока по оста на елемента.

Товар № 6 - Равномерно разпределен товар перпендикулярно на оста на елемента

Група	Елементи	Товар	Посока	Разстояние	Стойност	Разстояние	Стойност	Ъгъл
1	4	6	Ос	-	0.220	-	-	-
2	3, 10	6	Ос	-	0.160	-	-	-
3	4, 5, 6, 7, 8, 9, 11, 12	6	Ос	-	-0.110	-	-	-

Резултати

Пренесвания на възлите на конструкцията

Възел	Пренесване по X	Пренесване по Y	Завъртане около Z
1	2.65918E-31	4.00563E-31	1.19640E-03
2	1.05798E-31	6.83223E-31	9.40732E-04
3	4.56041E-31	3.82131E-32	1.26118E-03
4	4.33111E-03	1.33260E-05	1.67152E-04
5	4.36175E-03	-4.95882E-05	-5.05782E-05
6	4.30972E-03	4.66801E-04	-4.33577E-04
7	4.24713E-03	1.06124E-03	-3.14440E-04

Възел	Пренесване по X	Пренесване по Y	Завъртане около Z
8	4.27515E-03	1.28126E-03	5.05423E-05
9	4.22232E-03	7.69502E-04	5.40565E-04
10	4.14125E-03	1.77747E-05	6.06598E-04
11	2.75993E-03	1.38160E-05	7.89433E-04
12	2.81213E-03	5.12936E-04	-3.50848E-05
13	2.75790E-03	9.09836E-07	6.16359E-04

Разрезовни усилия при възлите на конструкцията

Елемент	Възел	M	Мрзб	Q	N
1	1	0.000	-	0.266	0.401
	4	1.356	-	0.266	0.401
2	2	0.000	-	0.106	0.683
	11	0.328	-	0.106	0.683
3	3	-0.000	-	0.456	0.038
	13	0.648	-	0.024	0.038
4	4	1.356	-	-0.369	0.309
	5	0.780	-	-0.513	0.309
5	5	0.780	-	-0.513	0.309
	6	0.064	-	-0.324	0.309
6	6	0.064	-	-0.324	0.309
	7	-0.301	-	-0.158	0.309
7	7	-0.301	-	-0.222	0.266
	8	-0.511	-	-0.056	0.266
8	8	-0.511	-	-0.056	0.266
	9	-0.446	-	0.132	0.266
9	9	-0.446	-	0.132	0.266
	10	-0.180	-	0.276	0.266
10	10	0.328	-	0.086	0.303
	11	0.180	-	-0.234	0.303
11	11	0.900	-	-0.389	-0.020
	12	-0.525	-	-0.170	-0.020
12	12	-0.525	-	-0.170	-0.020
	13	-0.648	-	0.041	-0.020

Акции във възлите с опорни възли

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
1	1	0.266	-0.401	-
2	2	0.106	-0.683	-

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
3	3	0.456	-0.038	-

РАВНИНА РАМКА
СТАТИЧЕСКО РЕШЕНИЕ

Задача : tarn-4

Дата : 15. 4. 2014

Брой възли = 13

Брой елементи = 12

Брой подпори = 3

Системата уравнения е решена по метода на Гаус

Въздействие : Статични товари – извънвъзлови

Деформации от Д-скили НЕ са отчетени !

СХЕМА НА КОНСТРУКЦИЯТА



Извънвъзлово натоварване на елементите по групи

Товари в локална координатна система – посока по оста на елемента.

Товар № 6 – Разномерно разпределен товар перпендикулярно на оста на елемента

Група	Елементи	Товар	Посока	Разстояние	Стойност	Разстояние	Стойност	Ъгъл
1	1	6	Ос	-	-0.160	-	-	-
2	3, 10	6	Ос	-	-0.220	-	-	-
3	4, 5, 6, 7, 8, 9, 11, 12	6	Ос	-	-0.110	-	-	-

Резултати

Премествания на възлите на конструкцията

Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z
1	-5.43098E-31	1.89125E-31	-1.85854E-03
2	-3.47764E-31	5.34531E-31	-1.92385E-03
3	-9.2311E-31	6.84322E-31	-2.54375E-03
4	-7.24744E-03	6.29163E-06	-6.09268E-04
5	-7.35090E-03	9.61714E-04	-6.56395E-04
6	-7.39885E-03	1.43315E-03	8.01902E-05
7	-7.34200E-03	9.56658E-04	5.00349E-04

Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z
8	-7.42922E-03	1.28275E-04	5.27962E-04
9	-7.47325E-03	-3.35107E-04	-1.29431E-04
10	-7.43234E-03	2.12380E-05	-4.49776E-04
11	-5.45624E-03	1.08096E-05	-1.42853E-03
12	-5.32158E-03	-6.72922E-04	1.48826E-04
13	-5.44241E-03	1.62934E-05	-1.06191E-03

Разрезни усилия при възлите на конструкцията

Елемент	Възел	M	Myz	Q	N
1	1	0.000	-	-0.543	0.189
	4	-0.348	-	-	-
2	2	0.000	-	-0.348	0.535
	11	-1.879	-	-0.348	0.535
3	3	-0.915	-	-0.915	0.684
	13	-1.669	-	-0.321	0.684
4	4	-0.689	-	-0.158	0.292
	5	-0.801	-	-0.014	0.292
5	5	-0.801	-	-0.014	0.292
	6	-0.664	-	0.174	0.292
6	6	-0.664	-	0.174	0.292
	7	-0.276	-	0.340	0.292
7	7	-0.276	-	0.268	0.360
	8	0.253	-	0.434	0.360
8	8	0.253	-	0.434	0.360
	9	1.156	-	0.622	0.360
9	9	1.156	-	0.622	0.360
	10	2.064	-	0.766	0.360
10	11	-1.078	-	-0.713	0.801
	10	-2.064	-	-0.273	0.801
11	11	0.000	-	0.227	0.391
	12	0.634	-	0.437	0.391
12	12	0.634	-	0.437	0.391
	13	1.669	-	0.647	0.391

Акции във възлите с опорни връзки

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
1	1	-0.543	-0.189	-
	2	-0.348	-0.535	-

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
3	3	-0.915	-0.684	-

РАВНИННА РАМКА
СЕИЗМИЧНО ИЗСЛЕДВАНЕ

Задача : tarn-5

Дата : 15. 4. 2014

Брой възли = 13

Брой елементи = 10

Брой подпори = 3

Системата уравнения е решена по метода на Гаус

Брой степени на свобода = 3

Брой изследвани форми = 1

Коефициент на релативност R = 0.25 Граница за BETA min = 0.80

Коефициент на значимост C = 1.20 Граница за BETA max = 2.50

Коефициент на съвместност K = 0.15 Коефициент BETA=BC/T; BC = 1.20

Собствените числа и вектори са изчислени по метода на Якоби
Зададена точност - 1.0E-0012

Деформациите от 0-сили НЕ са отчетени !

СХЕМА НА КОНСТРУКЦИЯТА



Координати на възлите и зонетръсни маси във възлите

Възел	X координата	Y координата	Маса по X	Маса по Y	Маса около Z
1	0.00000	0.00000	-	-	-
2	9.00000	0.00000	-	-	-
3	12.80000	0.00000	-	-	-

4	5,00000	5,10000	3,90	-	-
5	1,30000	5,24444	-	-	-
6	3,00000	5,43333	-	-	-
7	4,50000	5,60000	-	-	-
8	6,00000	5,43333	-	-	-
9	7,70000	5,24444	-	-	-
10	9,00000	5,10000	3,90	-	-
11	9,00000	3,10000	-	-	-
12	10,90000	2,90000	-	-	-
13	12,80000	2,70000	3,30	-	-

Резултати

Форма № 1 - Период = 0,5325 s

Собствени вектори и зенитърсни сили

Възел	Собствен вектор по X	Собствен вектор по Y	Собствен вектор около Z	Зенитърсна сила по X	Зенитърсна сила по Y	Зенитърсен момент около Z
4	-1,0301E+00	-	-	0,4277	-	-
10	-1,0223E+00	-	-	0,4245	-	-
13	-6,9242E-01	-	-	0,2443	-	-

Премествания на възлите на конструкцията

Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z	Възел	Преместване по X	Преместване по Y	Завъртане около Z
1	3,23081E-31	3,67398E-31	1,93200E-03	8	7,78200E-03	9,83050E-04	-3,23452E-04
2	1,93763E-31	7,97707E-32	1,77979E-03	9	7,76829E-03	8,79438E-04	5,43374E-04
3	5,79489E-31	-4,47169E-31	2,33142E-03	10	7,66889E-03	-3,18006E-06	8,30213E-04
4	7,72735E-03	7,72735E-03	3,99941E-04	11	5,23101E-03	1,61311E-06	1,50269E-03
5	7,80369E-03	-6,80055E-04	3,99941E-04	12	5,30867E-03	8,00648E-04	-1,37678E-04
6	7,79218E-03	-5,85144E-04	-4,07595E-04	13	5,21683E-03	-1,06469E-05	1,13364E-03
7	7,70051E-03	2,32219E-04	-6,01275E-04				

Усилия, получени от зенитърсните сили

Елемент	Начален възел	Краен възел	N при нач. възел	N при краен възел	Мъб при нач. възел	Мъб при краен възел	Q	M
1	1	2	-0,000	1,565	-	-	0,323	0,367
2	2	11	-0,000	0,601	-	-	0,194	0,080
3	3	13	0,000	1,565	-	-	0,580	-0,447
4	4	4	1,648	1,155	-	-	-0,377	-0,063
5	5	5	1,155	0,511	-	-	-0,377	-0,063
6	6	6	0,511	-0,058	-	-	-0,354	-0,145
7	7	7	-0,058	-0,592	-	-	-0,354	-0,145
8	8	8	-0,592	-1,196	-	-	-0,354	-0,145
9	9	9	-1,196	-1,659	-	-	0,529	-0,367
10	10	10	0,000	1,659	-	-	-0,410	-0,380
11	11	12	0,000	-0,783	-	-	-0,410	-0,380
12	12	13	-0,783	-1,565	-	-	-0,410	-0,380



АКЦИИ ВЪВ ВЪЗЛИТЕ С ОПОРНИ ВОЪЗКИ

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
1	1	0.323	-0.367	-
2	2	0.194	-0.080	-

Опора	Възел	Акция по X	Акция по Y	Акция около Z
3	3	0.580	0.447	-

РАВНИНА РА
ГРАНИЧНИ КОМБИ

КНИПИ "МЕТАЛПРОЕК"
Version 1.0 Copyright (c)

Задача : targn

Дата : 10.4.20

Брой възли =

Брой елементи =

Брой подпори =

Комбинация

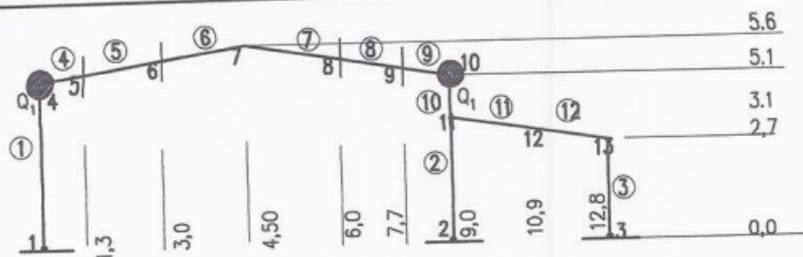
Коэффициенти за товарните състояния :

	- 1-	- 2-	- 3-	- 4-	- 5-	- 6-	- 7-
1.000	1.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
1.000	0.000	1.000	0.000	0.000	0.000		
1.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000		
1.000	0.950	0.750	0.000	0.000	0.000		
1.000	0.950	0.000	0.950	0.000	0.000		
1.000	0.800	0.000	0.000	1.000	0.000		

0-014440-

Г Р А Ф И К И

Элемент	Възел	Съответни			Г	Граничен		Съ
		М	В	Н		В	М	
1								
max	1	0.000	-1.173	-2.102	0	0.000	0.000	0.000
min		0.000	0.000	0.000	0	-2.695	0.000	0.000
max	2	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
min		-11.767	-1.923	-7.160	5	-2.260	-11.521	
2								
max	2	0.000	0.000	0.000	0	1.163	-0.000	-0.000
min		-0.000	1.088	-1.112	1	0.000	0.000	0.000
max	11	3.607	1.167	-9.237	5	1.163	3.607	
min		0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
3								
max	7	0.000	-0.931	-1.943	4	0.931	0.000	0.000
min		-0.000	-0.793	-0.585	6	-0.795	-0.000	-0.000
max	13	2.513	0.931	-1.943	6	0.931	2.513	
min		-1.345	-0.201	0.585	4	-0.201	-1.345	
4								
max	4	0.000	0.000	0.000	0	7.309	-11.521	
min		-11.767	6.704	-2.699	0	0.000	0.000	0.000
max	5	0.025	1.041	-0.571	0	5.216	-3.337	
min		-3.965	5.020	-2.699	0	0.000	0.000	0.000
5								
max	7	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
min		-3.965	5.020	-2.699	6	0.000	0.000	0.000
max	6	3.340	2.500	-2.582	0	2.536	2.510	
min		0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
6								
max	6	3.340	2.500	-2.582	0	2.536	2.510	
min		0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
max	7	0.000	0.000	0.000	0	-0.215	1.356	
min		0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
7								
max	7	5.164	0.741	-2.997	1	0.574	4.520	
min		0.000	0.000	0.000	0	-0.084	1.356	
max	5	4.542	-1.209	-2.549	0	0.000	0.000	0.000
min		0.000	0.000	0.000	0	-1.675	3.814	
8								
max	8	4.542	-1.209	-2.549	5	0.000	0.000	0.000
min		0.000	0.000	0.000	0	-1.675	3.814	
max	9	0.666	-0.850	-0.511	0	0.000	0.000	0.000
min		-1.156	-0.139	-2.638	0	-4.411	-0.745	
9								
max	9	0.666	-0.850	-0.511	3	0.000	0.000	0.000
min		-1.156	-4.138	-2.638	4	-4.411	-0.745	
max	10	-7.883	-6.304	-2.997	1	-6.304	-7.883	
min		0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
10								
max	11	3.607	2.464	-5.510	0	2.464	3.607	
min		0.000	0.000	0.000	0	-0.083	0.504	
max	10	8.534	2.464	-5.510	0	2.464	8.534	
min		0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
11								
max	11	0.000	0.000	0.000	0	-0.465	0.000	0.000
min		0.000	0.382	-0.316	0	0.552	0.472	
max	11	-0.687	-0.254	-0.130	2	-0.928	1.809	
min		0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0.000
12								
max	12	2.709	-0.387	-0.316	0	0.552	0.472	
min		-0.687	-0.254	-0.130	0	-0.928	1.809	
max	11	1.345	0.582	0.551	0	0.562	1.345	



Оразмеряване елементите на рамката

Колони

м.1

Комб. $-q_{cm} + W$

$$M = 0,0 \text{ мм}$$

$$Q_x = -1,173 \text{ м}$$

$$N = -2,102 \text{ м}$$

м.2

Комб. $-q_{cm} + q_s$

$$M = 0,0 \text{ мм}$$

$$Q_x = 1,085 \text{ м}$$

$$N = -11,118 \text{ м}$$

м.3

Комб. $-q_{cm} + Z$

$$M = 0,0 \text{ мм}$$

$$Q_x = 0,931 \text{ м}$$

$$N = -1,943 \text{ м}$$

м.4

Комб. $-q_{cm} + q_s + W$

$$M = -11,767 \text{ мм}$$

$$Q_x = -1,92 \text{ м}$$

$$N = -7,16 \text{ м}$$

м.10

Комб. $-q_{cm} + q_s + Z$

$$M = 8,534 \text{ мм}$$

$$Q_x = 2,464 \text{ м}$$

$$N = -5,51 \text{ м}$$

м.11

Комб. $-q_{cm} + q_s + Z$

$$M = 3,607 \text{ мм}$$

$$Q_x = 1,163 \text{ м}$$

$$N = -9,273 \text{ м}$$

м.13

Комб. $-q_{cm} + q_s + Z$

$$M = 2,513 \text{ мм}$$

$$Q_x = 0,931 \text{ м}$$

$$N = -1,943 \text{ м}$$

Ригел

м.4

Комб. $-q_{cm} + q_s + Z$

$$M_x = -11,767 \text{ мм}$$

$$Q = 6,904 \text{ м}$$

$$N = -2,699 \text{ м}$$

м.5

Комб. $-q_{cm} + q_s + W$

$$M_x = -3,969 \text{ мм}$$

$$Q = 5,02 \text{ м}$$

$$N = -2,699 \text{ м}$$

м.7

Комб. $-q_{cm} + q_s$

$$M_x = 5,164 \text{ мм}$$

$$Q = 0,741 \text{ м}$$

$$N = -2,997 \text{ м}$$

м.12

Комб. $-q_{cm} + q_s + W$

$$M_x = 2,909 \text{ мм}$$

$$Q = 0,352 \text{ м}$$

$$N = -0,316 \text{ м}$$

м.13

Комб. $-q_{cm} + q_s + W$

$$M_x = -1,681 \text{ мм}$$

$$Q = -2,725 \text{ м}$$

$$N = -0,706 \text{ м}$$

Ригел

$$M_x = 5,164 \text{ мМ}$$

$$Q = 0,741 \text{ м}$$

$$N = -2,997 \text{ м}$$

m.7 ПРОВЕРКА на ЯКОСТ

$$G = \frac{N}{\varphi \cdot A} + \frac{M}{W_x} = \frac{2997}{0,76 \times 53,81} + \frac{516400}{557,1} = 1000,0 \text{ кг/см}^2 < f_c R_y$$

ПРОВЕРКА на УСТОЙЧИВОСТ в РАВНИНАТА на ДЕЙСТВИЕ на МОМЕНТА

$$G = \frac{N}{\varphi_{\min} A} < f_c R_y \quad \lambda_x = \frac{l}{i_x} = \frac{900}{12,46} = 72,23 \rightarrow \varphi_x = 0,76$$

$$\bar{\lambda} = \lambda \sqrt{\frac{R_y}{E}} = 2,284$$

$$m = \frac{M \cdot A}{N \cdot W} = \frac{516400 \times 53,81}{2997 \times 557,1} = 16,64 \rightarrow \eta = 1,25$$

$$m_{ef} = m \cdot \eta = 16,64 \times 1,25 = 20,80 \rightarrow \varphi_e = 0,064$$

$$G = \frac{N}{\varphi_{\min} A} = \frac{2997}{0,064 \times 53,81} = 870,0 \text{ кг/см}^2 < f_c R_y$$

I IPE 300

$$A_0 = 53,81 \text{ см}^2$$

$$I_x = 8356 \text{ см}^4$$

$$W_x = 557,1 \text{ см}^3$$

$$i_x = 12,46 \text{ см}$$

$$i_y = 557,1 \text{ см}^3$$

$$i_y = 3,35 \text{ см}$$

m.4 ПРОВЕРКА на ЯКОСТ

$$G = \frac{N}{\varphi \cdot A} + \frac{M}{W} = \frac{6904}{0,83 \times 71,20} + \frac{1176700}{915} = 1402,0 \text{ кг/см}^2 < f_c R_y$$

ПРОВЕРКА на УСТОЙЧИВОСТ в РАВНИНАТА на ДЕЙСТВИЕ на МОМЕНТА

$$G = \frac{N}{\varphi_{\min} A} < f_c R_y \quad \lambda_x = \frac{l}{i_x} = \frac{900}{15,5} = 58 \rightarrow \varphi_x = 0,83 \quad M_x = -11,767 \text{ мМ}$$

$$Q = 6,904 \text{ м}$$

$$N = -2,699 \text{ м}$$

$$\bar{\lambda} = \lambda \sqrt{\frac{R_y}{E}} = 1,843$$

$$m = \frac{M \cdot A}{N \cdot W} = \frac{1176700 \times 67,26}{2699 \times 1075} = 27,3 \rightarrow \eta = 1,25$$

$$m_{ef} = m \cdot \eta = 27,3 \times 1,25 = 34 > 20 \quad \text{Не се изисква проверка на обща устойчивост!}$$

ПРОВЕРКА на УСТОЙЧИВОСТ ИЗВЪН РАВНИНАТА на ДЕЙСТВИЕ на МОМЕНТА

$$G = \frac{N}{c \varphi_y A} < f_c R_y \quad m = 16,64 > 10 \quad \lambda_y = \frac{l}{i_y} = \frac{150}{3,35} = 45 < \lambda_c = 100$$

$$c = \frac{1}{1 + m_x \cdot \varphi_y / \varphi_b} = \frac{1}{1 + 16,64 \times 0,87 / 1,00} = 0,064 \quad \varphi_y = 0,87 \quad \varphi_b = 1,00$$

$$G = \frac{2699}{0,064 \times 0,87 \times 67,26} = 720,0 \text{ кг/см}^2 < f_c R_y$$

КОЛОНА

м.4

$$M_x = 11,767 \text{ мМ}$$

$$Q = 1,92 \text{ м}$$

$$N = -7,16 \text{ м}$$

I 360

$$A_0 = 72,73 \text{ см}^2$$

$$I_x = 16270,5 \text{ см}^4$$

$$W_x = 903 \text{ см}^3$$

$$i_x = 14,95 \text{ см}$$

Определяне изкълчвателната дължина на колоната

$$\mu = 2 \sqrt{1 + \frac{0,38}{0,29}} = 3,03$$

$$L_{изк} = \mu L \quad \mu = 3,03$$

$$\lambda_x = \frac{L}{i_x} = \frac{1550}{14,95} = 104$$

$$n = \frac{L_c \cdot l_r}{L_r \cdot l_c} = \frac{510 \times 8356}{902 \times 16270} = 0,29$$

$$L_{изк} = 3,03 \times 5,1 = 15,5 \text{ м}$$

$$\rightarrow \varphi_x = 0,56$$

ПРОВЕРКА на ЯКОСТ

$$\sigma = \frac{N}{\varphi \cdot A} + \frac{M}{W_x} = \frac{7160}{0,56 \times 72,73} + \frac{1176700}{903} = 1480,0 \text{ кг/см}^2 < \varphi R_y$$

ПРОВЕРКА на УСТОЙЧИВОСТ в РАВНИНАТА на ДЕЙСТВИЕ НА МОМЕНТА

$$\sigma = \frac{N}{\varphi_{min} A} < \varphi R_y \quad \lambda_x = \frac{L_{изк}}{i_x} = \frac{1550}{14,95} = 104 \quad \bar{\lambda} = \lambda \sqrt{\frac{R_y}{E}} = 3,288$$

$$m = \frac{M \cdot A}{N \cdot W} = \frac{1176700 \times 72,73}{7160 \times 903} = 13,23 \rightarrow \eta = 1,25$$

$$m_{ef} = m \cdot \eta = 13,23 \times 1,25 = 16,55 \rightarrow \varphi_e = 0,080$$

$$\sigma = \frac{N}{\varphi_{min} A} = \frac{7160}{0,080 \times 72,73} = 1230,0 \text{ кг/см}^2 < \varphi R_y$$

ПРОВЕРКА на УСТОЙЧИВОСТ ИЗВЪН РАВНИНАТА на ДЕЙСТВИЕ НА МОМЕНТА

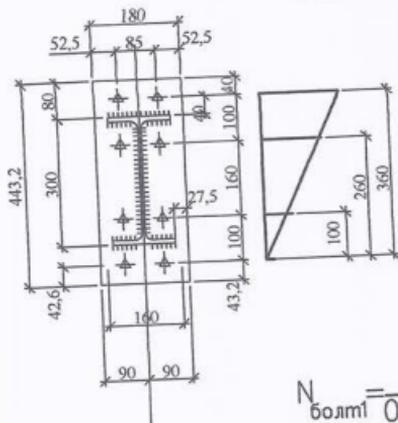
$$\sigma = \frac{N}{c \varphi_y A} < \varphi R_y \quad m = 13,23 > 10 \quad \lambda_y = \frac{L}{i_y} = \frac{308}{3,79} = 82 < \lambda_c = 100$$

$$\varphi_y = 0,70 \quad \varphi_b = 1,00$$

$$c = \frac{1}{1 + m_x \cdot \varphi_y / \varphi_b} = \frac{1}{1 + 13,23 \times 0,79 / 1,00} = 0,087$$

$$\sigma = \frac{7160}{0,087 \times 0,7 \times 72,73} = 1616,0 \text{ кг/см}^2 < \varphi R_y$$

Оразмеряване на фланцевите съединения
Ригел - Колона



m.5
Комб. $-q_{cm} + q_s + W$

$$M_x = -3,969 \text{ м}$$

$$Q = 5,02 \text{ м}$$

$$N = -2,699 \text{ м}$$

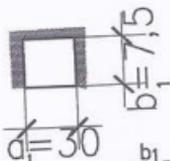
$$N_{\text{болт1}} = \frac{3,969 \times 0,36}{0,36^2 + 0,26^2 + 0,10^2} = 6,90 \text{ м}$$

$$N_{\text{болт1}} = \frac{6,90}{2} = 3,50 \text{ м (опън)}$$

2 болта М16 кл.10.9

Определяне дебелината на анкерната плоча

$$q = \frac{2688}{18 \times 44} = 3,40 \text{ даН/см}^2 \quad M = \beta \cdot q \cdot a_1^2$$



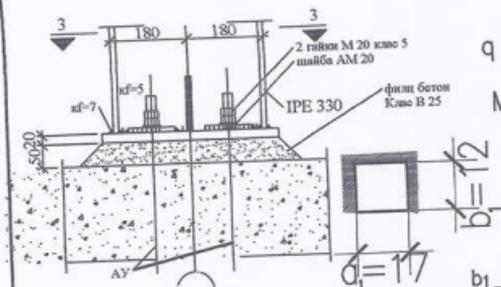
$$\frac{b_1}{a_1} = \frac{7,5}{30} = 0,25 \rightarrow \beta = 0,060$$

$$M = 0,060 \times 3,40 \times 30^2 = 184 \text{ кгсм}$$

$$\sigma_{\text{пл}} = \sqrt{\frac{6 \cdot M}{R_{\text{пл}}}} = \sqrt{\frac{6 \times 184}{1890}} = 0,76 \text{ см}$$

Прието $\sigma_{\text{пл}} = 16 \text{ мм}$

Оразмеряване базата на колоната



$$q = \frac{7160}{38 \times 24} = 7,85 \text{ daN/m}^2$$

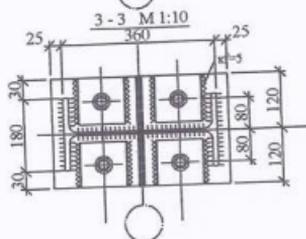
$$M = \beta \cdot q \cdot a_1^2$$

$$\frac{b_1}{a_1} = \frac{12}{17} = 0,7 \rightarrow \beta = 0,088$$

$$M = 0,088 \times 7,85 \times 17^2 = 200,0 \text{ кгсм}$$

$$\sigma_{\text{пл}} = \sqrt{\frac{6 \cdot M}{R_{\text{пл}}}} = \sqrt{\frac{6 \times 200}{1890}} = 0,80 \text{ см}$$

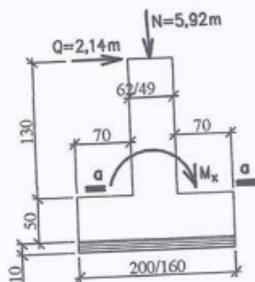
Прието $\sigma_{\text{пл}} = 16 \text{ мм}$



Оразмеряване на анкерните болтове на колоната

$$F = \frac{1920}{4 \times 1300} = 0,50 \text{ см}^2 \quad \text{Избирам анкерен болт } \varnothing 20$$

ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА ФУНДАМЕНТИТЕ



$$M_x = 0,00 \text{ m}$$

$$Q = 1,173 \text{ m}$$

$$N = -2,12 \text{ m}$$

$$G_{\phi} = 0,5 \times 2,0 \times 1,6 \times 2,5 = 4,00 \text{ m}$$

$$G_{n.k} = 0,49 \times 0,62 \times 1,3 \times 2,5 = 1,00 \text{ m}$$

$$G_{\text{почва}} = 1,3 \times 1,2 \times 1,4 \times 1,8 = 3,95 \text{ m}$$

$$G_{\text{градб}} = 0,25 \times 1,3 \times 1,3 \times 2,5 = 1,050 \text{ m}$$

$$G_{\phi} = 10,0 \text{ m}$$

$$N_{\phi}^H = \frac{2,12}{1,2} + 10,0 = 11,76 \text{ m}$$

$$M_{\phi}^H = \frac{1,173 \times 1,8}{1,2} = 1,76 \text{ m}$$

$$e' = \frac{M_{\phi}^H}{N_{\phi}^H} = \frac{1,76}{11,76} = 0,15 \text{ m} < \frac{a}{6} = \frac{2,00}{6} = 0,33$$

$$\sigma = \frac{N_{\phi}}{a \times b} \pm \frac{6 \times M_{\phi}}{a \times b^2} = \frac{11760}{200 \times 160} \pm \frac{6 \times 176000}{200 \times 160^2} =$$

$$= 0,368 \pm 0,21 \text{ кг/см}^2$$

$$\sigma_{\text{max}} = 0,58 \text{ кг/см}^2$$

$$\sigma_{\text{min}} = 0,16 \text{ кг/см}^2$$

Определяне на армировката в
основната плоскост на фундамента

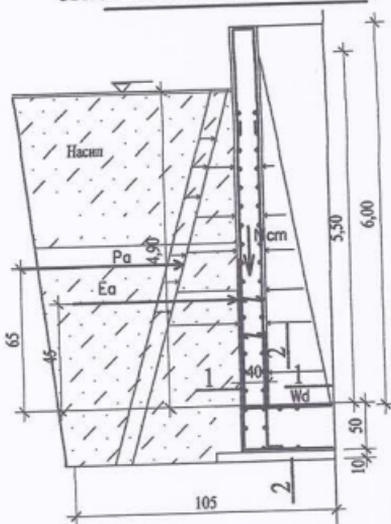
$$M = \frac{5,8 \times 0,70^2}{2} = 1,42 \text{ тм/м'}$$

$$A_o = \frac{M}{110 \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{142000}{110 \times 160 \times 45,0^2} = 0,004 \quad j_o = 0,98$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{142000}{0,9 \times 3750 \times 45} = 1,00 \text{ см}^2$$

$$= \underline{\underline{5N10/m'}}$$

БИОЛОГИЧНО СЪПАЛО
ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА СТЕНА - 7, 8, 9 и 10



Натоварване от земен натиск

$$P_a = \gamma \cdot z \cdot k_a$$

$$\varphi = 16^\circ$$

$$k_a = \operatorname{tg}(45 - \frac{16}{2}) = 0,568$$

$$P_a = 1,8 \times 4,90 \times 0,568 = 5,00 \text{ m/m'}$$

$$P_q = 1,0 \times 0,568 = 0,568 \text{ m/m'}$$

$$E_a = \frac{5,00 \times 4,90}{2} = 12,27 \text{ m/m'}$$

$$P_a = 0,568 \times 4,90 = 2,78 \text{ m/m'}$$

Натоварване от воден натиск

$$j_w = 1,2 \text{ m/m}^2$$

$$h = 5,5 \text{ m}$$

$$j_w = 1,35$$

$$W_d = j_w \cdot h \cdot j_f$$

$$W_d = 1,2 \times 5,5 \times 1,35 = 8,91 \text{ m/m'}$$

Решение при празна засипана яма

$$M_A = - \frac{P_a \cdot l^2}{6} - \frac{P_q \cdot l^2}{2} = - \frac{5,00 \times 4,90^2}{6} - \frac{0,568 \times 4,90^2}{2} = -26,82 \text{ mm}$$

Решение при пълна незасипана яма

$$M_A = - \frac{q \cdot l^2}{6} = - \frac{8,91 \times 5,50^2}{6} = -44,92 \text{ mm}$$

$R_b = 11,5 \text{ MPa}$
 Стomана клас AIII

Премаме симетрично армиране на стените.
 Армирането се изпълнява за празна засипана яма.

Армировка в опора стена /сечение 1-1/

$$A_o = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{2682000}{115 \times 100 \times 36,0^2} = 0,180 \rightarrow j_o = 0,9$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{2682000}{0,9 \times 3750 \times 36} = 22,08 \text{ cm}^2/\text{m'}$$

8N18/m'

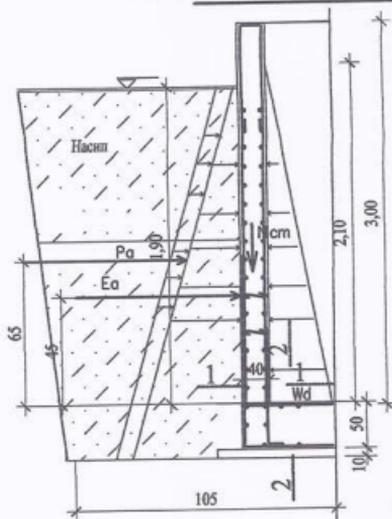
Армировка в основата /сечение 2-2/

$$A = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o} = \frac{2682000}{115 \times 100 \times 46,0^2} = 0,110 \rightarrow j = 0,94$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{2682000}{0,9 \times 3750 \times 46,0} = 17,30 \text{ cm}^2/\text{m'}$$

7N18/m'

БИОЛОГИЧНО СЪПАЛО
ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА СТЕНА - Ст.11



Натоварване от земен натиск

$$P_a = \gamma \cdot z \cdot k_a$$

$$\varphi = 16^\circ$$

$$k_a = \operatorname{tg}(45 - \frac{16}{2}) = 0,568$$

$$P_a = 1,8 \times 1,9 \times 0,568 = 1,95 \text{ м/м'}$$

$$P_q = 1,0 \times 0,568 = 0,568 \text{ м'}$$

$$E_a = \frac{1,95 \times 1,90}{2} = 1,85 \text{ м/м'}$$

$$P_a = 0,568 \times 1,90 = 1,08 \text{ м/м'}$$

Натоварване от воден натиск

$$j_w = 1,2 \text{ м/м}^2$$

$$h = 2,1 \text{ м}$$

$$j_w = 1,35$$

$$W_d = j_w \cdot h \cdot j_F$$

$$W_d = 1,2 \times 2,1 \times 1,35 = 3,40 \text{ м/м'}$$

Решение при празна засипана яма

$$M_A = - \frac{P_a \cdot l^2}{6} - \frac{P_q \cdot l^2}{2} = - \frac{1,95 \times 1,90^2}{6} - \frac{0,568 \times 1,90^2}{2} = -2,20 \text{ мм}$$

Решение при пълна незасипана яма

$$R_b = 11,5 \text{ МПа}$$

Стомана клас АIII

$$M_A = - \frac{q \cdot l^2}{6} = - \frac{3,40 \times 2,10^2}{6} = -2,50 \text{ мм}$$

Приемаме симетрично армиране на стените.
 Меродавно е решението при пълна незасипана яма.

Армировка в опора стена /сечение 1-1/

$$A_o = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{250000}{115 \times 100 \times 36,0^2} = 0,017 \rightarrow j_o = 0,96$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{250000}{0,9 \times 3750 \times 36} = 2,05 \text{ см}^2/\text{м'}$$

- 5N14/м'

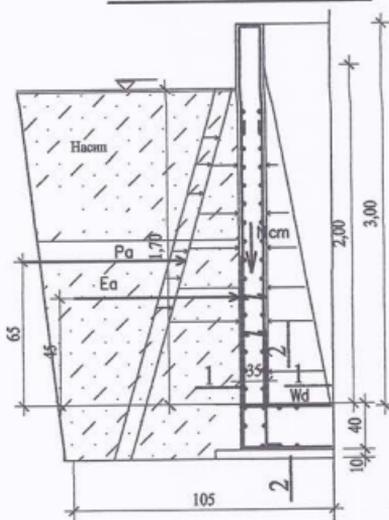
Армировка в основата /сечение 2-2/

$$A_o = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{250000}{115 \times 100 \times 46,0^2} = 0,010 \rightarrow j_o = 0,99$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{250000}{0,9 \times 3750 \times 46,0} = 1,61 \text{ см}^2/\text{м'}$$

- 5N14/м'

РЕЗЕРВОАР за ПРЕЧИСТЕНА ВОДА
ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА СТЕНА - Ст.3



Натоварване от земен натиск

$$P_a = \gamma \cdot z \cdot k_a$$

$$\varphi = 16^\circ$$

$$k_a = \text{tg}(45 - \frac{16}{2}) = 0.568$$

$$P_a = 1.8 \times 1.7 \times 0.568 = 1.74 \text{ m/m'}$$

$$P_q = 1.0 \times 0.568 = 0.568 \text{ m'}$$

$$E_a = \frac{1.74 \times 1.70}{2} = 1.5 \text{ m/m'}$$

$$P_a = 0.568 \times 1.70 = 1.00 \text{ m/m'}$$

Натоварване от воден натиск

$$\gamma_w = 1.2 \text{ m/m}^2$$

$$h = 2.0 \text{ m}$$

$$\gamma_w = 1.35$$

$$W_d = \gamma_w \cdot h \cdot \gamma_F$$

$$W_d = 1.2 \times 2.0 \times 1.35 = 3.24 \text{ m/m'}$$

Решение при празна засипана яма

$$M_A = -\frac{P_a \cdot l^2}{6} - \frac{P_q \cdot l^2}{2} = -\frac{1.74 \times 1.70^2}{6} - \frac{0.568 \times 1.70^2}{2} = -1.66 \text{ mm}$$

Решение при пълна незасипана яма

$$R_b = 11.5 \text{ MPa}$$

Стомана клас АIII

$$M_A = -\frac{q \cdot l^2}{6} = -\frac{3.24 \times 2.00^2}{6} = -2.16 \text{ mm}$$

Меродавно е решението при пълна незасипана яма.
Приемаме симетрично армиране на стените.

Армировка в опора стена /сечение 1-1/

$$A_o = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{216000}{115 \times 100 \times 31.5^2} = 0.018 \rightarrow \gamma_o = 0.96$$

$$A_s = \frac{M}{\gamma_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{216000}{0.9 \times 3750 \times 31.5} = 2.03 \text{ cm}^2/\text{m'}$$

$$= \underline{\underline{5N14/\text{m}'}}$$

Армировка в основата /сечение 2-2/

$$A_o = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{216000}{115 \times 100 \times 36.0^2} = 0.014 \rightarrow \gamma_o = 0.97$$

$$A_s = \frac{M}{\gamma_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{216000}{0.9 \times 3750 \times 36.0} = 1.77 \text{ cm}^2/\text{m'}$$

$$= \underline{\underline{5N14/\text{m}'}}$$

РЕЗЕРВОАР за ПРЕЧИСТЕНА ВОДА
НАТОВАРВАНЕ ПОКРИВНА ПЛОЧА РЕЗЕРВОАР

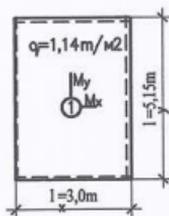
1. Мембранна хидроизол. – $5,0 \text{ daN/m}^2 - 5,0 \text{ daN/m}^2 \times 1,35 = 6,80 \text{ daN/m}^2$
2. Лек бетон за наклон $-0,15 \text{ m} \times 1600,0 \text{ daN/m}^2 = 240 \text{ daN/m}^2 \times 1,25 = 300,0 \text{ daN/m}^2$
3. Изолация мин. вата $10 \text{ cm} - 0,10 \times 25 \text{ daN/m}^3 = 2,5 \text{ daN/m}^2 \times 1,35 = 4,0 \text{ daN/m}^2$
4. Пароизолация – $= 3,5 \text{ daN/m}^2 \times 1,35 = 5,0 \text{ daN/m}^2$
5. Изравн. цим. зам. – $0,04 \text{ cm} \times 2200 \text{ daN/m}^2 = 88,0 \text{ daN/m}^2 \times 1,35 = 118,00 \text{ daN/m}^2$
6. Ст. бет. плоча $15 \text{ cm} - 15 \times 2500 \text{ daN/m}^2 = 375,0 \text{ daN/m}^2 \times 1,2 = 450,00 \text{ daN/m}^2$
7. Мазилка – $1,5 \text{ cm} - 0,015 \times 1800 \text{ daN/m}^2 = 27,0 \text{ daN/m}^2 \times 1,35 = 36,00 \text{ daN/m}^2$

$$q^H = 740,00 \text{ daN/m}^2 \quad q^{UH} = 919,00 \text{ daN/m}^2$$

7. Сняг – $158 \text{ daN/m}^2 \times 1,4 = 221,00 \text{ daN/m}^2$

$$q^H = 890,00 \text{ daN/m}^2 \quad q^{UH} = 1140,00 \text{ daN/m}^2$$

ПОКРИВНА ПЛОЧА
кота $\pm 0,000$



$$K = q \cdot l \cdot l_y = 1,14 \times 3,0 \times 5,15 = 31,0$$

$$\frac{l_y}{l_x} = \frac{5,15}{3,0} = 1,24$$

$$m_x = 22,0$$

$$m_y = 35,0$$

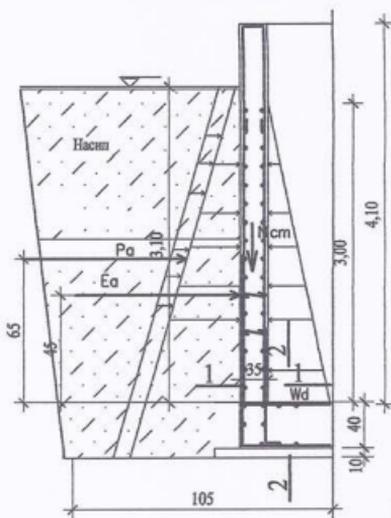
$$M_x = \frac{K}{m_x} = \frac{31,0}{22} = 1,41 \text{ mm} \quad A_0 = \frac{M}{110 \cdot b \cdot h_0^2} = \frac{141000}{110 \times 100 \times 17,0^2} = 0,0265 \rightarrow j_0 = 0,98$$

$$A_s = \frac{M}{j_0 \cdot R_0 \cdot h_0} = \frac{141000}{0,98 \times 3750 \times 12,5} = 3,34 \text{ cm}^2/\text{m} \quad -5N12/\text{m}$$

$$M_y = \frac{K}{m_y} = \frac{31}{35,0} = 0,89 \text{ mm} \quad A_0 = \frac{M}{110 \cdot b \cdot h_0^2} = \frac{89000}{110 \times 100 \times 17,0^2} = 0,0167 \rightarrow j_0 = 0,99$$

$$A_s = \frac{M}{j_0 \cdot R_0 \cdot h_0} = \frac{89000}{0,99 \times 3750 \times 12,5} = 2,10 \text{ cm}^2/\text{m} \quad -5N10/\text{m}$$

ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА СТЕНА - РЕЗЕРВОАР ЗА УТАЙКИ



Натоварване от земен натиск

$$P_a = \gamma \cdot z \cdot k_a$$

$$\varphi = 16^\circ$$

$$k_a = \text{tg}(45 - \frac{16}{2}) = 0,568$$

$$P_a = 1,8 \times 3,10 \times 0,568 = 3,17 \text{ m/m'}$$

$$P_q = 1,0 \times 0,568 = 0,568 \text{ m'}$$

$$E_a = \frac{3,17 \times 3,10}{2} = 4,91 \text{ m/m'}$$

$$P_a = 0,568 \times 3,10 = 1,76 \text{ m/m'}$$

Натоварване от воден натиск

$$\gamma_w = 1,2 \text{ m/m}^2$$

$$h = 3,0 \text{ m}$$

$$\gamma_w = 1,35$$

$$W_d = \gamma_w \cdot h \cdot \gamma_F$$

$$W_d = 1,2 \times 3,0 \times 1,35 = 4,86 \text{ m/m'}$$

Решение при празна засипана яма

$$M_A = - \frac{P_a \cdot l^2}{6} - \frac{P_q \cdot l^2}{2} = - \frac{3,17 \times 3,10^2}{6} - \frac{0,568 \times 3,10^2}{2} = -7,81 \text{ mm}$$

Решение при пълна незасипана яма

$$R_b = 11,5 \text{ MPa}$$

Стомана клас AIII

Опора

$$M_A = - \frac{q \cdot l^2}{6} = - \frac{4,86 \times 3,00^2}{6} = -7,30 \text{ mm}$$

Меродавно е решението при празна засипана яма.

Приемаме симетрично армиране на стените.

Армировка в опора стена /сечение 1-1/

$$A_o = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{781000}{115 \times 100 \times 31,5^2} = 0,007 \rightarrow \gamma_o = 0,96$$

$$A_s = \frac{M}{\gamma_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{781000}{0,9 \times 3750 \times 31,5} = 7,34 \text{ cm}^2/\text{m'}$$

$$\underline{\underline{- 6N16/\text{m'}}$$

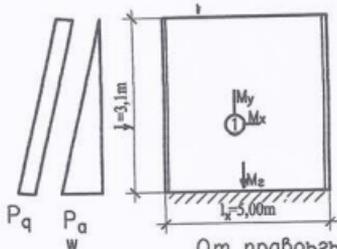
Армировка в основата /сечение 2-2/

$$A_o = \frac{M}{R_b \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{781000}{115 \times 100 \times 36,0^2} = 0,052 \rightarrow \gamma_o = 0,97$$

$$A_s = \frac{M}{\gamma_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{781000}{0,9 \times 3750 \times 36,0} = 6,42 \text{ cm}^2/\text{m'}$$

$$\underline{\underline{- 5N16/\text{m'}}$$

Оразмеряване на стената като тристранно подпряна плоча
 със запълната страна по ос "x" и две стабно подпряни страни
 Натоварване от земен натиск



$$K_q = \frac{q \cdot l_x}{2} = \frac{3,17 \times 3,1 \times 5,0}{2} = 24,56$$

$$K_q = q \cdot l_x \cdot y = 0,568 \times 3,10 \times 5,0 = 8,80$$

Натоварване от воден натиск

$$K_w = \frac{q \cdot l_x \cdot y}{2} = \frac{4,86 \times 3,1 \times 5,0}{2} = 37,66$$

От правоъгълен товар

От триъгълен товар

$$\frac{l_y}{l_x} = \frac{3,10}{5,00} = 0,62$$

$$\min m_x = -6,85$$

$$\min m_x = -8,54$$

$$m_x = 34,2$$

$$m_x = 55$$

$$m_y = 135$$

$$m_y = 59,5$$

$$R = 14,3$$

$$R = 37,5$$

От земен натиск

$$M_x = \frac{K}{m_x} = \frac{24,56}{34,2} + \frac{8,80}{55} = 0,88 \text{ мм} \quad - A_o = \frac{M}{110 \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{88000}{110 \times 100 \times 31,5^2} = 0,008 \quad - j_o = 0,95$$

От воден натиск

$$M_x = \frac{K}{m_x} = \frac{37,66}{55} = 0,68 \text{ мм}$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{88000}{0,9 \times 3750 \times 31,5} = 0,83 \text{ см}^2/\text{м} \quad \underline{\underline{-5N12/\text{м}}}$$

$$M_y = \frac{K}{m_y} = \frac{24,56}{59,5} + \frac{8,80}{135} = 0,48$$

$$- A_o = \frac{M}{110 \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{63000}{110 \times 100 \times 31,5^2} = 0,015 \quad - j_o = 0,99$$

$$M_y = \frac{K}{m_y} = \frac{37,66}{59,5} = 0,63 \text{ мм}$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{63000}{0,9 \times 3750 \times 31,5} = 0,60 \text{ см}^2/\text{м} \quad \underline{\underline{-5N12/\text{м}}}$$

$$M_a = \frac{K}{m_a} = \frac{24,56}{-8,54} + \frac{8,80}{-6,85} = -4,16 \text{ мм}$$

$$- A_o = \frac{M}{110 \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{440000}{110 \times 100 \times 31,5^2} = 0,041 \quad - j_o = 0,97$$

$$M_a = \frac{K}{m_a} = \frac{37,66}{8,54} = 4,40 \text{ мм}$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{440000}{0,9 \times 3750 \times 31,5} = 4,3 \text{ см}^2/\text{м} \quad \underline{\underline{-5N14/\text{м}}}$$

Армировка в основата

$$M_a = \frac{K}{m_a} = \frac{24,56}{-8,54} + \frac{8,80}{-6,85} = -4,16 \text{ мм}$$

$$- A_o = \frac{M}{110 \cdot b \cdot h_o^2} = \frac{416000}{110 \times 100 \times 36,0^2} = 0,023 \quad - j_o = 0,987$$

$$M_a = \frac{K}{m_a} = \frac{37,66}{8,54} = 4,40 \text{ мм}$$

$$A_s = \frac{M}{j_o \cdot R_o \cdot h_o} = \frac{416000}{0,9 \times 3750 \times 36,0} = 3,78 \text{ см}^2/\text{м} \quad \underline{\underline{-5N12/\text{м}}}$$

