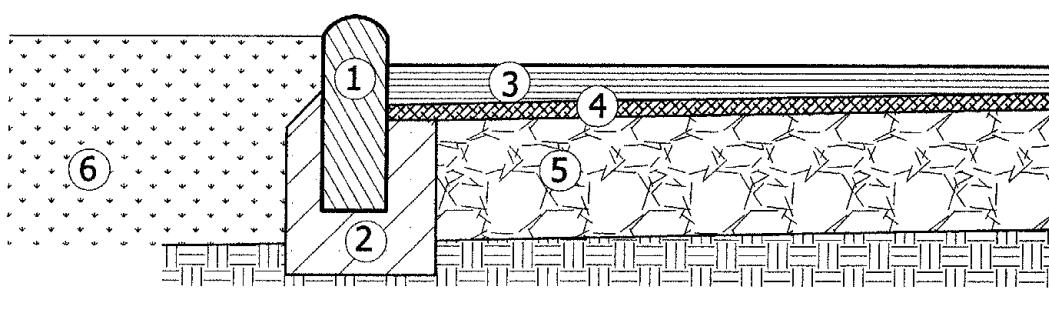


ДЕТАЙЛ

М 1:10

Конструкция за саморазливна
ударопогъщаща каучукова настилка и
градински бордюр
Земна основа E=30MPa



ЛЕГЕНДА

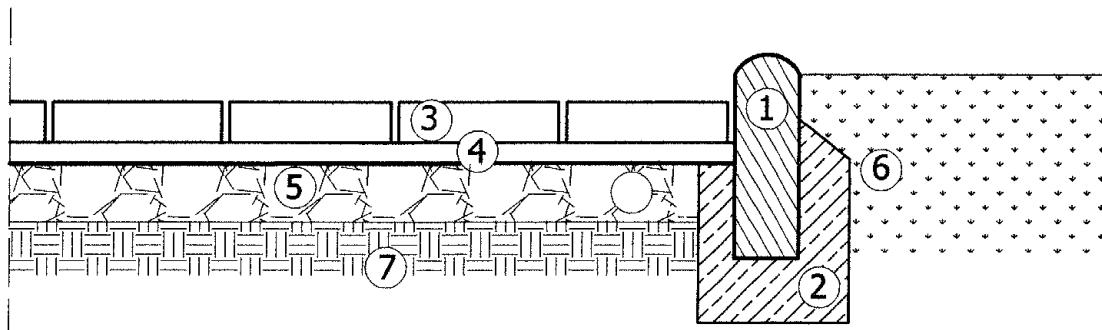
- 1 Градински бетонов бордюр - 8/20/50 -100 БДС EN 1340
- 2 Бетон В12.5
- 3 Саморазливен каучуков гранулат в два пласта, 4см - БДС EN 1177
- 4 Армирана циментова замазка - 4см.
- 5 Минералбетон /d=0-25mm/- 15см БДС EN 13242+A1
- 6 Тревна площ
- 7 Земна основа



ДЕТАЙЛ

М 1:10

Конструкция за настилка от бетонови плочи
и градински бордюр, Земна основа Е=30МРа



ЛЕГЕНДА

- 1 Градински бетонов бордюр - 8/20/50 -100 БДС EN 1340
- 2 Бетон В12.5
- 3 Бетонови плочи -20/10/6см
- 4 Цименто пясъчен р-р - 3см
- 5 Минералбетон /d=0-25mm/- 15см БДС EN 13242+A1
- 6 Тревна площ
- 7 Земна основа

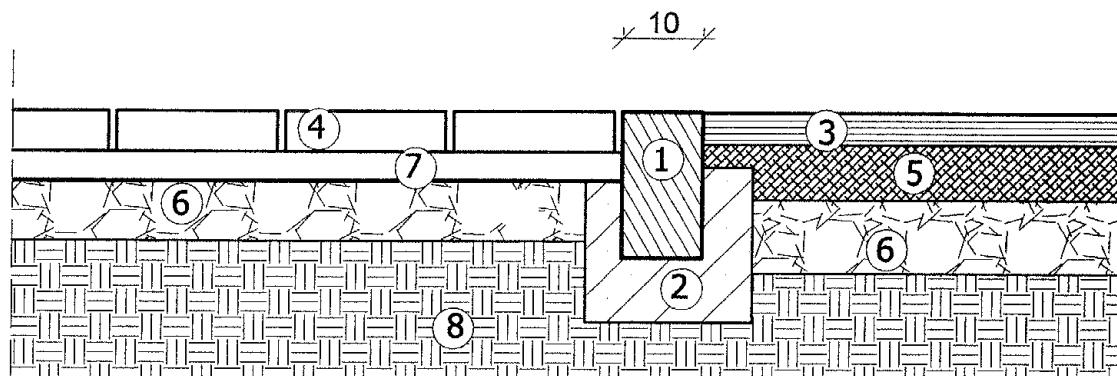
11.125

Георгиев

ДЕТАЙЛ

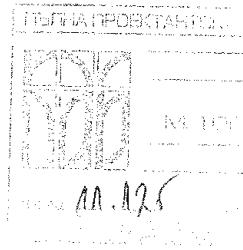
М 1:10

Конструкция за саморазливна
ударопогъщаща каучукова настилка и
направляваща бетонова ивица
Земна основа $E=30\text{MPa}$



ЛЕГЕНДА

- ① Бетонова ивица - 10/20/50 - БДС EN 1340
- ② Саморазливен каучуков гранулат в два пласта, 4см - БДС EN 1177
- ④ Бетонови плочи 20/16,5/6 БДС EN 1340
- ⑤ Армирана циментова замазка - 10см.
армировъчна мрежа 20/20/ \varnothing 6,5
- ⑥ Минералбетон /d=0-25mm/- 15см БДС EN 13242+A1
- ⑦ Цименто пясъчен р-р - 3см.
- ⑧ Земна основа

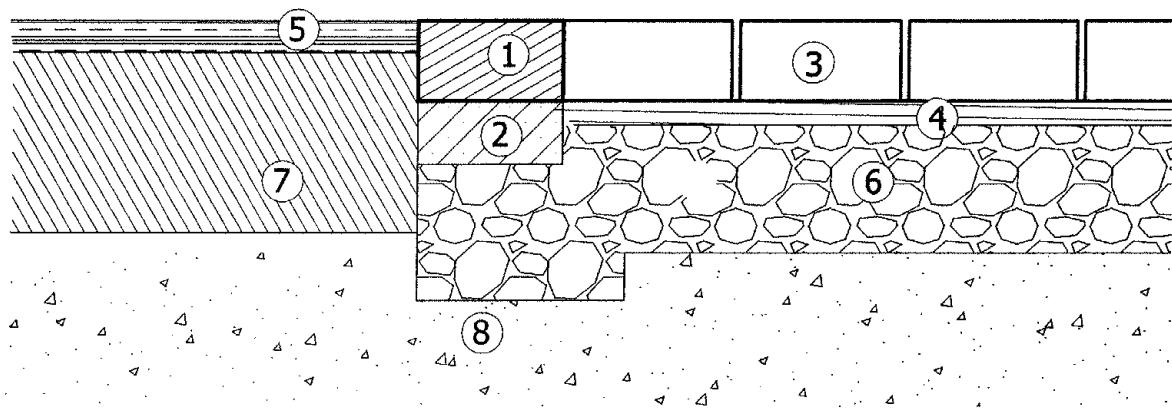


ДЕТАЙЛ

М 1:10

Конструкция за настилка Стоманобетонови елементи на тревна фуга и направляващи бет.ивици /скрити бордюри/към асфалтова настилка,

Земна основа $E=30\text{ MPa}$



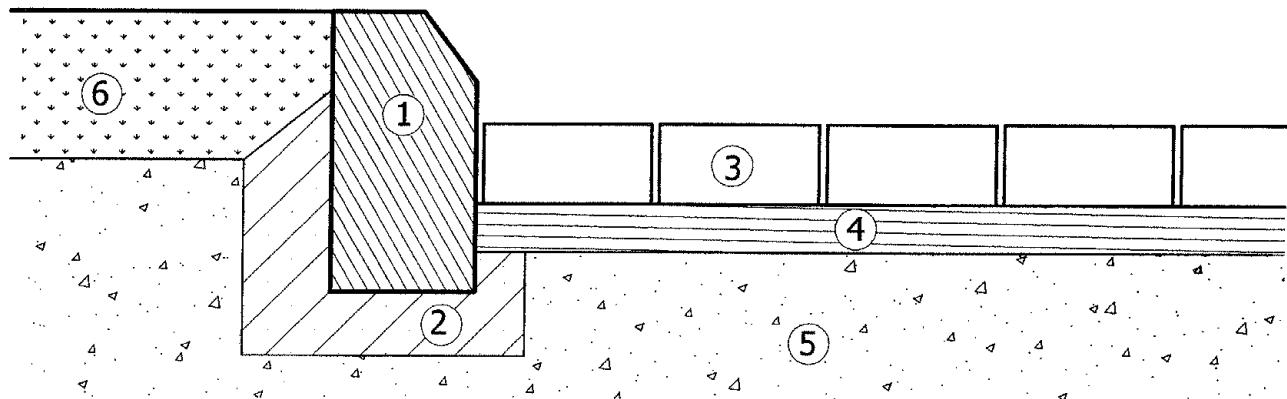
ЛЕГЕНДА

- ① Бетонова ивица - 10/20/50 - БДС EN 1340
- ② Бетон B12.5
- ③ Бетонови решетъчни тела - 20/16,5/10 БДС EN 1339+AC
- ④ Пясък - 5см.
- ⑤ Плътен асфалтобетон - 4см $E=1200\text{ MPa}$
- ⑥ Минералбетон /d=0-25mm/- 15см БДС EN 13242+A1
- ⑦ Несортиран трошен камък - 25см
- ⑧ Земна основа

БДС EN 1340
БДС EN 1339+AC
БДС EN 13242+A1
11.12.2018
Димитър

ДЕТАЙЛ
М 1:10

Конструкция за настилка Стоманобетонови
елементи на тревна фуга и бетонов бордюр
Земна основа $E=30\text{ MPa}$



ЛЕГЕНДА

- 1 Бетонов бордюр - 18/35/50 БДС EN 1340
 - 2 Бетон В12.5
 - 3 Бетонови решетъчни тела - 20/16,5/10 БДС EN 1339+AC
 - 4 Пясъчна основа - 5см.
 - 5 Земна основа
 - 6 Тревна площ

ДЗЗД "ДИЗАЙН - ПРОЕКТ" 0896648979; 0899944041; denism@abv.bg

**Обект: „ИЗГОТВЯНЕ НА ТРИП ЗА ПАРКОУСТРОЯВАНЕ,
БЛАГОУСТРОЯВАНЕ И ПОДОБРЯВАНЕ НА ФИЗИЧЕСКАТА СРЕДА
НА МЕЖДУБЛОКОВИ ПРОСТРАНСТВА УЧАСТЬЦИ ОТ УЛИЦИ И
ЗЕЛЕНИ ПЛОЩИ НА ТЕРИТОРИЯТА НА ГР. СТАРА ЗАГОРА С ЦЕЛ
ПОСТИГАНЕ НА ЗЕЛЕНА И ДОСТЪПНА ГРАДСКА СРЕДА”**

**№10: Междублоко пристранисто- УПИ II жил.строителство и
подземни гаражи, кв.48**

Фаза: ТЕХНИЧЕСКИ И РАБОТЕН ИНВЕСТИЦИОНЕН ПРОЕКТ

Част: КОНСТРУКЦИИ

Възложител: ОБЩИНА СТАРА ЗАГОРА

Проектант: ДЗЗД „ДИЗАЙН - ПРОЕКТ”

КАМАГС - КАМПАНА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ	
Регистрационен № 03002	
инж. АНЕЛИЯ ЦОНКОВА ПЕТРОВА	
Подпись	
Проектант: Пълна проектантска правостособност	
инж. Анелия Петрова	

КАМАГС - КАМПАНА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ	
Регистрационен № 0149	
инж. ВАЛЕНТИНА ТОРОРОВА ГЕРГАНОВА	
(дата)	(подпись)
ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ - част КОНСТРУКТИВНА	

Р-л проект:


арх. Светослав Герганов

Ноември, 2012



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 03002

Важи за 2012 година

инж. АНЕЛИЯ ЦОНКОВА ПЕТРОВА

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР

включен в регистъра на КИИП за лицата с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП от 02/27.02.2004 г. по части:

КОНСТРУКТИВНА
ОРГАНИЗАЦИЯ И ИЗПЪЛНЕНИЕ НА СТРОИТЕЛСТВОТО

ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ

№ 00150/27.07.2007

Срок на валидност до 26.07.2012 година

Председател на РК



Председател на КР

инж. М. Младенов



инж. С. К. Кинчарев



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА УПРАЖНЯВАНЕ НА
ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ

ПО ЧАСТ
КОНСТРУКТИВНА
НА ИНВЕСТИЦИОННИТЕ ПРОЕКТИ

конструкции на сгради и съоръжения

ВАЖИ ЗА РЕГИСТЪР 2012 г.

инж. ВАЛЕНТИНА ТОДОРОВА ДИКОВА

РЕГИСТРАЦИОНЕН № 00149

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР

вписан(а) в публичния регистър на лицата упражняващи технически контрол с протоколно решение на УС на КИИП от 90/29.06.2012 г. на основание чл. 142, ал. 8 на ЗУТ и раздел II от Наредба 2 на КИИП

Срок на валидност до 28.06.2017 година

КАМАРА НА ИНЖЕНЕРите В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ	
Регистриране на инженер Валентина Тодорова Дикова	
Печат технически контрол	

Председател
на ЦКТК на КИИП

Председател
на УС на КИИП

инж. Н. Николов

инж. Ст. Кинарев

личен подпис

Валентина Тодорова Дикова

ДЗД „ДИЗАЙН - ПРОЕКТ“ 0896648979; 0899944041; denism@abv.bg

Обект: „ИЗГОТВЯНЕ НА ТРИП ЗА ПАРКОУСТРОЯВАНЕ, БЛАГОУСТРОЯВАНЕ И ПОДОБРЯВАНЕ НА ФИЗИЧЕСКАТА СРЕДА НА МЕЖДУБЛОКОВИ ПРОСТРАНСТВА УЧАСТЬЦИ ОТ УЛИЦИ И ЗЕЛЕНИ ПЛОЩИ НА ТЕРИТОРИЯТА НА ГР. СТАРА ЗАГОРА С ЦЕЛ ПОСТИГАНЕ НА ЗЕЛЕНА И ДОСТЪПНА ГРАДСКА СРЕДА“

№ 10 МЕЖДУБЛОКОВО ПРОСТРАНСТВО - УПИ II, жилищно строителство и подземни гаражи, кв. 48, гр. Стара Загора

Фаза: ТЕХНИЧЕСКИ И РАБОТЕН ИНВЕСТИЦИОНЕН ПРОЕКТ

Част: КОНКТРУКЦИИ

Възложител: ОБЩИНА СТАРА ЗАГОРА

Проектант: ДЗД „ДИЗАЙН - ПРОЕКТ“

46 4/10/1912 12

Обяснителна записка

1. Повод за изработване на проекта

Настоящият проект е разработен въз основа на планово задание на инвеститора.

2. Предмет на проекта:

Съгласно вертикалната планировка се предвиждат подпорни стени със следните размери: $h=1.00m$, $l=12.30m$, $h=1.31m$, $l=4.30m$, $h=0.40m$, $l=8.40m$, $h=1.44-1.24m$, $l=14.35m$. $h=1.78-1.58m$, $l=14.25m$. Общата дължина на стените е 53.60 м. Ще се изпълнят като бетонови и стоманобетонови.

За стените са представени ситуация , статически изчисления , кофражен и армировъчен план.

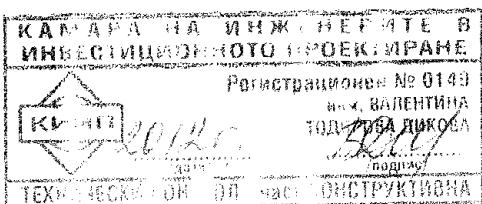
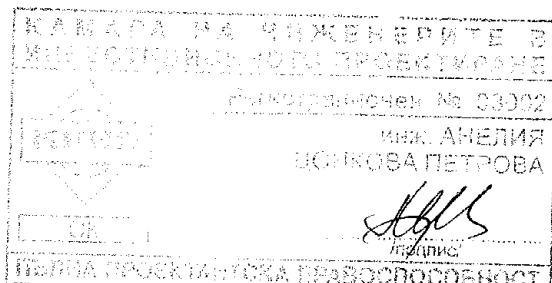
Използвани материали:

1. Бетон клас B15 по БДС 7268/C12/15 по БДС EN 206-1/NA/ с $R_b=8.5MPa$, бетон клас B10 по БДС 7268/C8/10 по БДС EN206-1/NA/ с $R_b=6.0MPa$
2. Стомана марка по БДС 2638-75*, клас A I с $R_s = 225MPa$

Нормативна база: Наредба №3/16.04.2005г. за основните положения за проектиране на конструкциите и въздействията върху тях, Норми за проектиране на подпорни стени / 1986г., Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции от 2008г., Наредба №1 /1996г. за проектиране на плоско фундиране.

При изпълнение на строителните работи да се спазват минималните изисквания за безопасни условия на труд , съгласно Наредба №2.

Съставил:



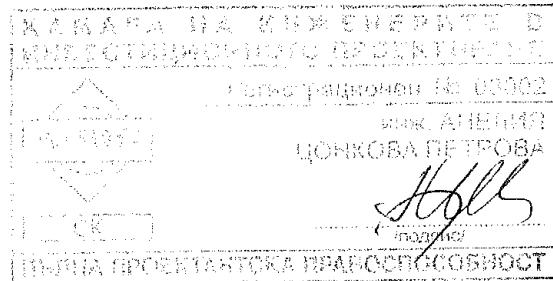
КОЛИЧЕСТВЕНА СМЕТКА

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: ОБЩИНА СТАРА ЗАГОРА

**ОБЕКТ: : „ИЗГОТВЯНЕ НА ТЕХНИЧЕСКИ ПРОЕКТИ ЗА
ПАРКОУСТРОЯВАНЕ, БЛАГОУСТРОЯВАНЕ И ПОДОБРЯВАНЕ НА
ФИЗИЧЕСКАТА СРЕДА НА МЕЖДУБЛОКОВИ ПРОСТРАНСТВА УЧАСТЬЦИ
ОТ УЛИЦИ И ЗЕЛЕНИ ПЛОЩИ НА ТЕРИТОРИЯТА НА ГР. СТАРА ЗАГОРА С
ЦЕЛ ПОСТИГАНЕ НА ЗЕЛЕНА И ДОСТЪПНА ГРАДСКА СРЕДА“
№10:Междублоковото пространство улици II жил. строителство и
подземни гаражи, кв. 48 гр. Стара Загора.**

Проектант: ДЗЗД „ДИЗАЙН - ПРОЕКТ“

№ по	Описание на строително-монтажни работи	Ед.мярк а	Количест во
1	2	3	4
I ПОДПОРНИ СТЕНИ И РАМПА			
1	Изкоп за основи	м3	48,65
2	Кофраж	м2	116,30
3	Бетон кл. В10	м3	15,20
4	Бетон кл. В15	м3	57,80
5	Полагане армировка	кг	524,00
6	Обратен насип	м3	97,30

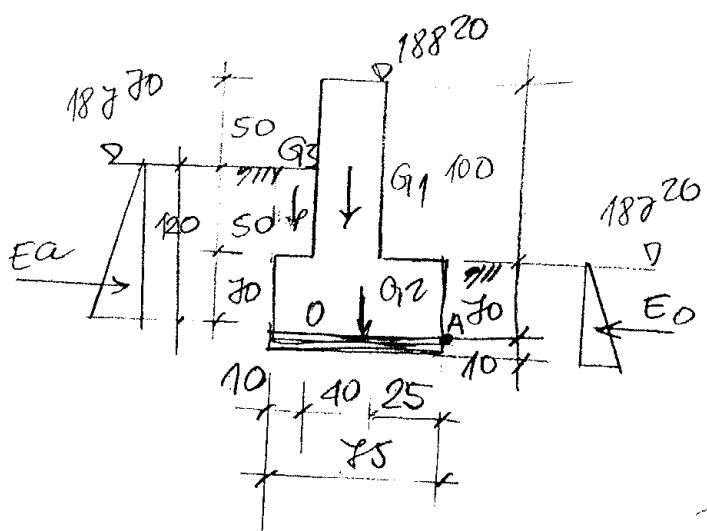


16.07.06 10:00 057000000005

Бюл. № 10 § Моногубково архитектурно-планировочное
решение здания, 16.07.06

Годинникова будівля

Секція 1 (a)



$$f = 18 \text{ кН/м}^2 \quad R_0 = 180 \text{ кН/м}$$

$$\varphi = 18^\circ \text{ (угол)} \quad \mu = 0.13$$

$$K_a = f g^2 \left(45 - \frac{\varphi}{\mu} \right) = 0.528$$

$$E_a = 6,84 \text{ кН/м}^2$$

$$E_0 = 2,33 \text{ кН/м}^2$$

$$\sum H = 9,151 \text{ кН/м}^2$$

$$G_1 = 12 \text{ кН/м}^2$$

$$G_2 = 14,85 \text{ кН/м}^2$$

$$G_3 = 1,17 \text{ кН/м}^2$$

$$\sum V = 28,02 \text{ кН/м}^2$$

1. Проверка на обривання

$$M_A^{opp} = 6,84 \cdot 0,4 = 2,74 \text{ кНм}$$

$$M_A^{stab} = 2,73 \cdot 0,283 + 12 \cdot 0,145 + 14,85 \cdot 0,325 + 1,17 \cdot 0,075 \\ = 12,38 \text{ кНм} \quad \text{Кобр.} = 9,157 \text{ кН}$$

2. Проверка на хизовання

$$K_{X1} = \frac{0,13 \cdot 28,02}{9,151} = 1,1867 \text{ кН}$$

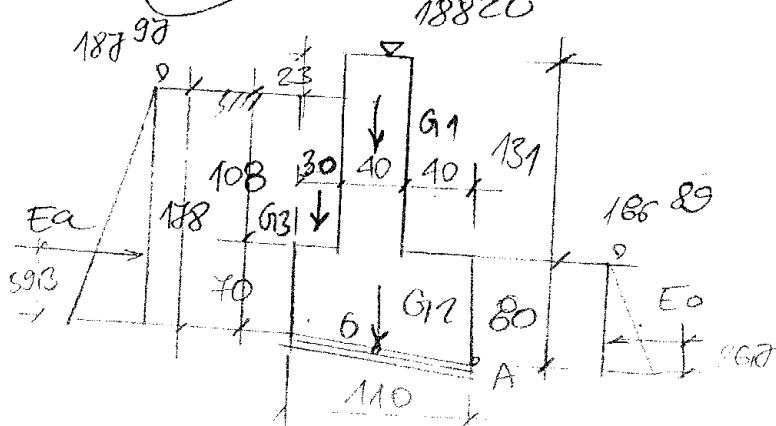
3. Проверка по основнама площинам:

$$M_{z,0} = 6,84 \cdot 0,4 - 2,73 \cdot 0,28 - 1,17 \cdot 0,325 - 12,0,075 \\ = 0,92 \text{ кНм}$$

Само бетонна сиена-фундамент: -5φ8¹
н.а. 5φ6¹

(5)

- Секція 1



$$E_a = 15,06 \text{ кН/м}^2$$

$$E_0 = 3,04 \text{ кН/м}^2$$

$$\sum H = 12,02 \text{ кН/м}^2$$

$$G_1 = 15,72 \text{ кН/м}^2$$

$$G_2 = 21,78 \text{ кН/м}^2$$

$$G_3 = 7,58 \text{ кН/м}^2$$

$$\sum V = 45,08 \text{ кН/м}^2$$

1. Установка для определения

$$M_A^{30^{\circ}} = 15,06 \cdot 2,693 = 40,44 \text{ кНм}$$

$$M_A^{30^{\circ}} = 304,0 \cdot 267 + 15,22 \cdot 9,6 + 24,78 \cdot 0,55 + 358 \cdot 0,95 \\ = 23,7 \text{ кНм} \quad K_{obr} = 2,82715$$

2. Проверка на изгиб

$$K_{X1} = \frac{0,3 \cdot 45,08}{12,02} = 1,12 < 1,3 \quad \mu' = \frac{0,3}{1,4} = 0,217$$

$$\delta_{obr} = \frac{12,02 - 0,217 \cdot 45,08}{45,08 + 0,217 \cdot 12,02} = 0,0426$$

$$\Delta h = 5,5 \text{ см} \quad \text{члено 10 см}$$

3. Проверка в основании погрешности

$$M_{obr} = 15,06 \cdot 0,643 - 304 \cdot 0,217 - 15,22 \cdot 0,05 - \\ - 358 \cdot 0,14 = 5,20 \text{ кНм} \quad e = 11,5 \text{ см}$$

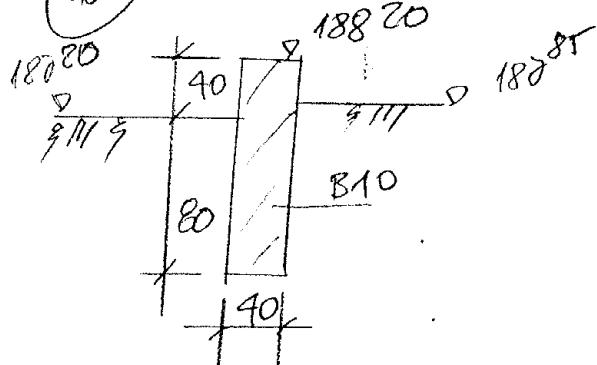
$$e < \frac{a}{6}$$

$$\sigma_{max} = \frac{45,08}{1 \cdot 1,1} + \frac{6 \cdot 5,20}{1 \cdot 1,1^2} = 66,8 \text{ кН/м}^2 \quad 1,3 R_0 (234 \text{ кН})$$

Армирование балки сеча - фундамент
5φB¹, M.A., 5φ65¹

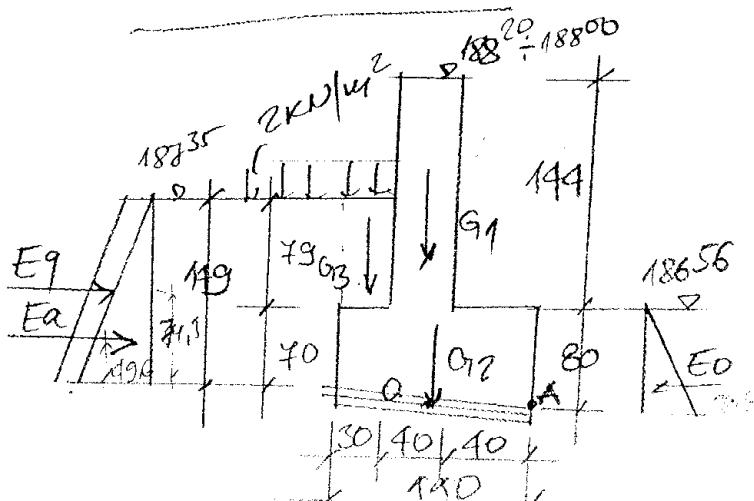
(b)

Сеч. 1



Сечение 2

(a)



$$E_a = 10,55 \text{ кН/м}^2$$

$$E_9 = 2,98 \text{ кН/м}^2$$

$$E_0 = 3,04 \text{ кН/м}^2$$

$$\Sigma H = 10,49 \text{ кН/м}^2$$

$$G_1 = 17,28 \text{ кН/м}^2$$

$$G_2 = 21,78 \text{ кН/м}^2$$

$$G_3 = 5,54 \text{ кН/м}^2$$

$$\Sigma V = 44,60 \text{ кН/м}^2$$

1. Проверка на опрокидывание

$$M_A^{\text{обр.}} = 10,55 \cdot 0,596 + 2,98 \cdot 0,841 = 8,29 \text{ кНм}$$

$$M_A^{\text{заг.}} = 3,04 \cdot 0,266 + 18,96 \cdot 0,6 + 19,8 \cdot 0,55 + 2,71 \cdot 0,95$$

$$= 28,14 \text{ кНм} \quad K_{\text{обр.}} = 3,2371,5$$

2. Проверка на изгибание

$$K_{X1} = \frac{0,3 \cdot 44,6}{10,49} = 1,28 > 1,15$$

$\Delta h = 10 \text{ см}$

3. Проверка в основании плюсует

$$M_{T,0} = 10,55 \cdot 0,596 + 2,98 \cdot 0,795 - 3,04 \cdot 0,216 -$$

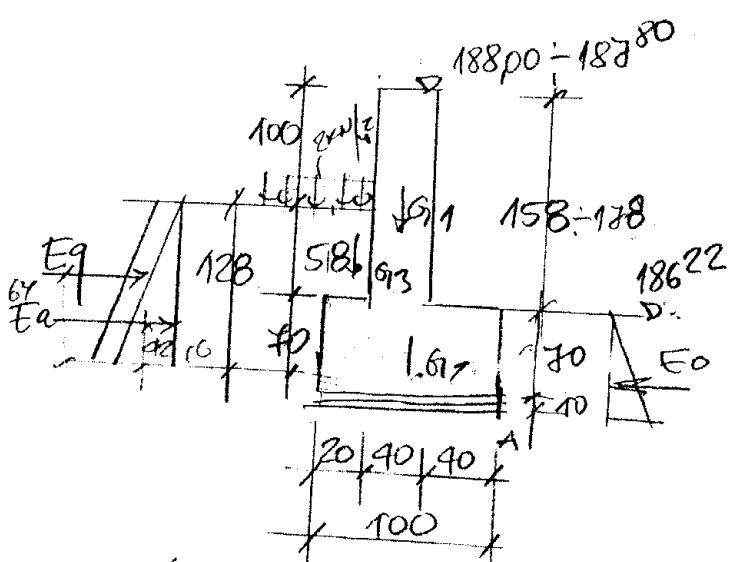
$$- 18,28 \cdot 0,05 - 5,54 \cdot 0,14 = 4,4 \text{ кНм}$$

$\ell = 918 \text{ см} < \frac{a}{6}$

$$\sigma_{\max} = \frac{44,6}{1,1,1} + \frac{6 \cdot 4,4}{1,1,12} = 62,4 \text{ кН/м}^2 \text{ (Ч3Р2)}$$

Предварительная проверка схема - фундамент
5Ф8' М.А. 5Ф65'

Схема 2 ⑤



$$E_a = 7,78 \text{ кН/м/1}$$

$$E_q = 8,56 \text{ кН/м/1}$$

$$E_0 = 3,04 \text{ кН/м/1}$$

$$\Sigma H = 8,3 \text{ кН/м/1}$$

$$G_1 = 18,96 \text{ кН/м/1}$$

$$G_2 = 19,8 \text{ кН/м/1}$$

$$G_3 = 2,71 \text{ кН/м/1}$$

$$\Sigma V = 41,472 \text{ кН/м/1}$$

1. Проверка на обрывание

$$M_A^{\text{обр.}} = 7,78 \cdot 0,526 + 2,56 \cdot 0,74 = 6,0 \text{ кНм}$$

$$M_A^{\text{заг.}} = 3,04 \cdot 0,266 + 18,96 \cdot 0,6 + 19,8 \cdot 0,55 + 2,71 \cdot 0,9$$

$$= 25,51 \text{ кНм} \quad K_{\text{обр.}} = 4,2571,5$$

2. Проверка на изгибание

$$K_{X1} = \frac{0,3 \cdot 44,7}{0,3} = 1,20 > 1,15$$

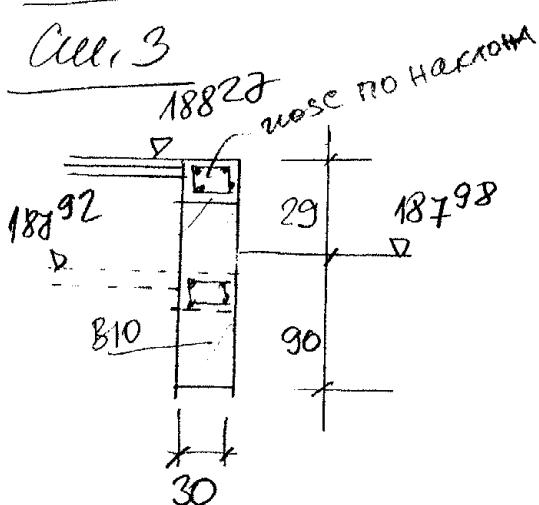
$$M_{7,0} = 7,78 \cdot 0,426 + 2,56 \cdot 0,64 - 3,04 \cdot 0,233 - \\ - 18,96 \cdot 0,1 - 2,18 \cdot 0,4 = 6,86 \text{ кН} \quad l = 3 \text{ м}$$

$$\tilde{G}_{\max} = \frac{41,48}{1,1} + \frac{6,1126}{1,3} = 49,1 \text{ kN/m}^2 \approx 1,182 \text{ kPa}$$

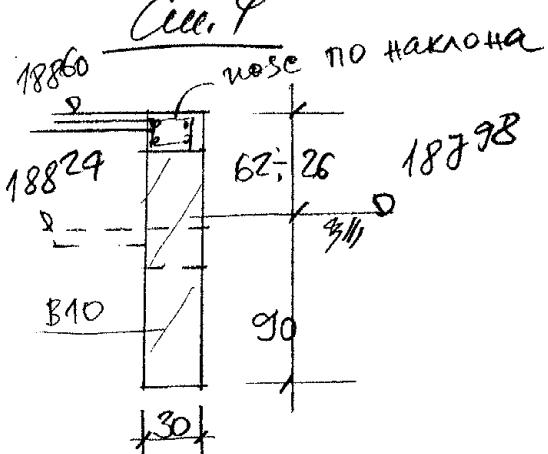
Возраста синева-фиолетового
5Ф81, Н.А. ЗФ 6Г1

Pausa

Acc. 3



Acc. 9



Семибен:

 Министерство внутренних дел Российской Федерации Государственное учреждение «Служба патрульного полицейского проектирования и эксплуатации автомобилей»	<p>Москва, 2010 г.</p> <p>Регистрационный № 03002</p> <p>инж. АНЕЛИЯ ЦОНКОВА ПЕТРОВА</p> <p><i>Анелия Цонкова Петрова</i></p> <p>Печать</p> <p>Государственное учреждение «Служба патрульного полицейского проектирования и эксплуатации автомобилей»</p>
---	---

РЕГИСТРАЦИОНЕН № 0149
ИНЖЕНЕР ВАЛЕНИНА ТОДОРСКА ПЕНОВА
ДАТА: 2012 г.