

ПРОЕКТ

УТВЪРЖДАВАМ:



Обект: Реконструкция на улица "Енгеровска", с.Елховец, общ.Рудозем

Част: Геодезия

Фаза: Технически проект

Инвеститор: Община Рудозем



Проектант:

/инж.А.Сулинаджиев/

Согласували:

ЧАСТ ПЕТНОВ

ЧАСТ ОД

ЧАСТ БОД

ЧАСТ ПУС

ЧАСТ ВУК

Водещ проектант:

/инж.Ат.Николов/

2016 год.
гр.Смолян



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 04949

Важи за 2018 година

ИНЖ. АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

ИНЖЕНЕР ПО ГЕОДЕЗИЯ, ФОТОГРАМЕТРИЯ И КАРТОГРАФИЯ

включен в регистъра на КИИП за лицата с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 11/03.12.2004 г. по части;

ГЕОДЕЗИЯ, ПРИКЪЖНА ГЕОДЕЗИЯ, ВЕРТИКАЛНО ПЛАНИРАНЕ, ТРАСИРОВЪЧНИ
ПРОЕКТИ И ПЛАНОВЕ, ПЛАНОВЕ ЗА РЕГУЛАЦИЯ



инж. Г. Калкжанов



Председател на УС на КИИП

инж. П. Коратеев

Председател на КР

инж. А. Титов

Алианс България
Застрахователно акционерно дружество

Общо застраховане

QA

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПОЛИСА № 1329803

"Алианс България" - Застрахователно Акционерно Дружество на основание предложение от Застрахованите и срещу плащане на застрахователна премия застрахова професионалната отговорност на Застрахованите по условия, както следва:

ВИД ЗАСТРАХОВКА:

Професионална отговорност в проектирането и строителството

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

ЗАО "Алианс България",
бул. "Княз Давидков" № 59, 1504 София
ДДС № BG040638060, ЕИК: 040638060
АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ
ЕГН: 7211285046

ЗАСТРАХОВАН:

Адрес: гр. СМОЛЯН, п. кв. 4700, МОМЧИЛ ХНАК, № 216,
представявано от АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ ПРОЕКТАНТ
Проектант, Категория откритие, II

ДЪЛЖНОСТ НА ЗАСТРАХОВАНИЯ:

1 година от 00:00 часа на 11.11.2017 г. до 24:00 часа на 10.11.2018 г.
11.11.2017 г.

СРОК НА ЗАСТРАХОВАТЕЛНИЯ ДОГОВОР:

РЕТРОАКТИВНА ДАТА:

ЗАСТРАХОВАТЕЛНО ПОКРИТИЕ:

Съгласно действащата нормативна уредба и прилежащите Общи условия по застраховката

ЗАСТРАХОВАТЕЛНИ СУМИ:

100.000.00 BGN за всяко едно събитие.

200.000.00 BGN в агрегат за срока на застраховката

САМОУЧАСТИЕ НА ЗАСТРАХОВАНИЯ:

10.00 % (десет процента), но не по-малко от 1.000.00 BGN (хиляда BGN) от всяка щета.

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПРЕМИЯ:

200.00 BGN (двеста BGN)

ДАНЪК ПО-ЗАСТ:

4.00 BGN (четири BGN)

ОБЩА ДЪЛЖИМА СУМА:

204.00 BGN (двеста и четири BGN)

СРОК ЗА ПЛАЩАНЕ:

11.11.2017 г.

204.00 BGN в т.ч. премия 200.00 BGN и данък 4.00 BGN

Подписите, предложения или искания за застрахователен дял от застрахователния дял и плащаните от застрахователя или застрахованите на поставени от застрахователя въпроси относно обстоятелствата, имали значение за изтеглянето и размера на риска, общите условия на застраховката, приложенията, добивките и други важни подробности между страните (ако има такива), представяват неразрешима част от картричната полиса. Сподписан от проф. Застрахованите удостоверява, че е съгласен и приема общите условия, които са му представени, както и че му е предоставена информацията относно Застрахователите по чл. 324 ал. 1 от Кодекса за застраховане. В случаите на неплащане или непълно плащане на дължимите суми от застрахователната полиса, застраховката се прекратява към 24:00 часа на 15-ия ден, считано от датата на съответния изтек, посочен в застрахователната полиса.

ДАТА И МЯСТО НА ИЗДАВАНЕ: 04.11.2017 г., гр. СМОЛЯН

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

/Кера Генева/

ЗАСТРАХОВАН:

/АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ/

Посредник: ГП СМОЛЯН - ЕТ КЕРА НАЙДЕНОВА, гр. СМОЛЯН, п. кв. 4700, БЪЛГАРИЯ, № 69, ЛД № 2008000

№ 1329803

Оригинал

Allianz

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

Обект: Реконструкция на улица "Енгеровска", с.Елховец, общ.Рудозем

Част: Геодезия



Настоящият работен проект е изготвен по ~~искане~~ на инвеститора - Община Рудозем.

ГЕОДЕЗИЧНА СНИМКА е извършена с Тотална Станция Leica TCR 307 по полярният метод, като е използвана PGM положена , посредством GPS измервания в реално време с приемник TRIMBLE R4, като е използвана мрежата от референтни базови станции GEONET, с точност при измерване за ъглите 20сc и за дължините 2 мм.Геодезичната снимка е в координатна система 1970 год. и височинна система Балтийска.

Заснети са характерни елементи от терена определящи релефа и кадастъра в района на Проектиране (сгради , подпорни стени, настилки, канавки ,комуникации и др)
Релефа е изобразен с единични коти.

За контрол и съвместяване с Регулационният План на с. Елховец , общ. Рудозем са заснети и съседни жилищни сгради нанесени от преди на същият План .

Снимката е обработена със софтуер MKAD и след съвместяване с отрязък от цифровият модел на кадастралната карта на с. Елховец, общ. РУДОЗЕМ , е разпечатана на хартиен носител в М 1:500

Разпечатан е Трасировъчен план в М 1: 500

Разпечатани са трасировъчните данни на точки по оста, както и дясно и ляво от оста по проекта.

Разпечатан е регистър на полигоновите точки и нивелачните репери, репери ос, дясно ос, ляво ос

Прекът съдържа:

- Обяснителна записка
- Координатен регистър опорна мрежа и нив. репери ос, дясно ос, ляво ос
- Тахиметрична снимка М 1:500
- Трасировъчен план М 1:500

2016 г
гр.Смолян



ВОДЕЦ ПРОЕКТАНТ:
/инж.Ат.Николов/



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 04949

Валид за 2018 година

ИНЖ. АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

ИНЖЕНЕР ПО ГЕОДЕЗИЯ, ФОТОГРАМЕТРИЯ И КАРТОГРАФИЯ

включен в регистъра на КИИП за лица с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 11/03.12.2004 г. по части:

ГЕОДЕЗИЯ, ПРИЛОЖНА ГЕОДЕЗИЯ, ВЕРТИКАЛНО ПЛАНИРАНЕ, ТРАСИРОВЪЧНИ
ПРОЕКТИ И ПЛАНОВЕ, ПЛАНОВЕ ЗА РЕГУЛАЦИЯ



Председател на РК

инж. Г. Карабасов



Председател на УС на КИИП

инж. П. Карадеев

Председател на КР

инж. Д. Тодоров

2018

Алианс България
Застрахователно акционерно дружество

Общо застраховане

5А

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПОЛИСА № 1318017200000016

"Алианс България" - Застрахователно Акционерно Дружество на основание предложение от Застрахован и срещу платени от Застрахователна премия изплаща професионалната отговорност на Застрахован по условия и условия, както следва:

| | |
|-----------------------------------|--|
| ВИД ЗАСТРАХОВКА: | Професионална отговорност в проектирането и строителството |
| ЗАСТРАХОВАТЕЛ: | ЗАО "Алианс България", бул. "Христо Дензуков" № 59, 1504 София ДДС № BG040638060, ЕИК : 040638060 АРТУР ИВАНОВ СУЛМАДЖИЕВ ЕГН: 7211286046 Адрес : гр./с. СМОЛЯН, п. кв. 4700, МОМНИЛ ДЪНАК, №216, представявано от АРТУР ИВАНОВ СУЛМАДЖИЕВ ПРОЕКТАНТ Проектант, Категория строителство II |
| ЗАСТРАХОВАН: | 1 година от 00:00 часа на 11.11.2017 г. до 24:00 часа на 10.11.2018 г. |
| ДЕЙНОСТ НА ЗАСТРАХОВАНИЕ: | 11.11.2017 г. |
| СРОК НА ЗАСТРАХОВАТЕЛНИЯ ДОГОВОР: | Съгласно действащата нормативна уредба и приложимите Общи условия на застраховката |
| РЕТРОАКТИВНА ДАТА: | 100.000.00 BGN за всяко едно събитие. |
| ЗАСТРАХОВАТЕЛНО ПОКРИТИЕ: | 200.000.00 BGN в агрегат за срока на застраховката. |
| ЗАСТРАХОВАТЕЛНИ СУМИ: | 10.00 % (десет процента), но не по-малко от 1.000.00 BGN (хиляда BGN) от всяка щета. |
| САМОУЧАСТИЕ НА ЗАСТРАХОВАНИЕ: | 200.00 BGN (двеста BGN) |
| ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПРЕМИЯ: | 4.00 BGN (четири BGN) |
| ДАТА И МЯСТО НА ИЗДАВАНЕ: | 204.00 BGN (двеста и четири BGN) |
| ОБЩА ДЪЛЖИМА СУМА: | 204.00 BGN в т.ч. премия 200.00 BGN и данък 4.00 BGN |
| СРОК ЗА ПЛАЩАНЕ: | 11.11.2017 г. |

Писменото предложение или искане до застраховател за сключване на застрахователен договор и писмените отговори на застрахован или застраховател на поставени от застраховател въпроси открито обсъждателство, имащи значение за изготвянето и размера на риска, общите условия на застраховката, приложенията, добавките и други важни разбирателности между страните (ако има такива), представляват неразрима част от настоящата полиса.
С подписи и по-долу Застрахованите утвърждава, че е съгласен и приема общите условия към настоящата полиса, включващи от които са му представени към момента на подписване на полисата, както и че му е предоставена информация относно Застрахователна полиса 324 и 1 от кодекса за застраховане.
Всичко на непълно или непълно плащане на дължимата бонус от застрахователната премия, застраховката се прекратява към 24:00 часа на 1-ви януари, считано от датата на съответния покрит, покритен II застрахователната полиса.

ДАТА И МЯСТО НА ИЗДАВАНЕ: 09.11.2017 г. гр. СМОЛЯН

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

/Кера Гейдженкова Найденова/

ЗАСТРАХОВАН:

/АРТУР ИВАНОВ СУЛМАДЖИЕВ/

Посредник: ПУ СМОЛЯН - ЕТ КЕРА НАЙДЕНОВА, гр./с. СМОЛЯН, п. кв. 4700, БЪЛГАРИЯ, №69, АД, № 2000000

№ 1329803

Оригинал

Allianz



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 04949

Важи за 2016 година

ИНЖ. АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

ИНЖЕНЕР ПО ГЕОДЕЗИЯ, ФОТОГРАМЕТРИЯ И КАРТОГРАФИЯ

включен в регистъра на КИИП за лица с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 11/03.12.2004 г. по части:

ГЕОДЕЗИЯ, ПРИЛОЖНА ГЕОДЕЗИЯ, ВЕРТИКАЛНО ПЛАНИРАНЕ, ТРАСИРОВЪЧНИ
ПРОЕКТИ И ПЛАНОВЕ, ПЛАНОВЕ ЗА РЕГУЛАЦИЯ

Председател на РК

Председател на КР

инж. И. Стоянов

инж. И. Карастев

Председател на УС на КИИП

инж. Ст. Кипарев



2016

Алианс България
Застрахователно акционерно дружество

Общо застраховане

01

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПОЛИСА № 13180152000000012

"Алианс България" – Застрахователно Акционерно Дружество на основание предложение от Застраховател и срещу платена застрахователна премия застрахова професионалната отговорност на Застрахованите по начин и условия, както следва:

ВИД ЗАСТРАХОВКА:

Професионална отговорност в проектирането и строителството

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

ЗАО "Алианс България",
бул. "Княз Дондуков" № 59, 1504 София
ДДС № BG040638050, ЕИК: 040638050
АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ
ЕГН: 7211286046

ЗАСТРАХОВАН:

Адрес: гр./с. СМОЛЯН, п. код 4700, МОМЧИЛ ЮНАК, №21Б,
представяно от: АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ ПРОЕКТАНТ
Проектант, Категория строителство, 3
от 00:00:00 часа на 11.11.2015 г. до 24:00:00 часа на 10.11.2016 г.

ДЕЙНОСТ НА ЗАСТРАХОВАНИЯ:

СРОК НА ЗАСТРАХОВКАТА:

РЕТРОАКТИВНА ДАТА:

ЗАСТРАХОВАТЕЛНО ПОКРИТИЕ:

ЗАСТРАХОВАТЕЛНИ СУМИ:

Съгласно действащата нормативна уредба
100,000.00 BGN за всяко едно събитие,
200,000.00 BGN в агрегат за срока на застраховката,
10.00 % (десет процента), но не по-малко от 1,000.00 BGN
(хиляда BGN) от всяка щета.

САМОУЧАСТИЕ НА ЗАСТРАХОВАНИЯ:

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПРЕМИЯ:

ДАНЪК ПО ЗДП:

ОБЩА ДЪЛЖИМА СУМА:

СРОК ЗА ПЛАЩАНЕ: 11.11.2015 г.

200.00 BGN (двеста BGN)
4.00 BGN (четири BGN)
204.00 BGN (двеста и четири BGN)
204.00 BGN в т.ч. премия 200.00 BGN и данък 4.00 BGN

Общите условия на застраховката, приложенията, добавките и други писмени допълнения между страниите (ако има такива) представляват неразделна част от настоящата полиса.

С подпис си по-долу Застрахователят утвърждава, че е съгласен и приема общите условия към настоящата полиса, декларира, от които се му предадени към момента на подписване на полисата, както и че му е предоставена писмена информация като потребител на застрахователни услуги по чл. 185-а, 1 от Закона за застраховане.

В случай на неплащане или неточно плащане на дължима вноски от застрахователята премия, застраховката се прекратява към 24:00 часа на 15-ия ден, считано от датата на съответния платеж, посочен в застрахователната полиса.

ДАТА И МЯСТО НА ИЗДАВАНЕ: 02.11.2015 г., гр. СМОЛЯН

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

_____ /Кера Георгиева Найденова/

ЗАСТРАХОВАН:

_____ /АРТУР ИВАНОВ СУЛИНАДЖИЕВ/

Посредник: ГП СМОЛЯН - ЕТ КЕРА НАЙДЕНОВА, гр./с. СМОЛЯН, п. код 4700, БЪЛГАРИЯ, №69, ЛД № 2000000

Посредник: "БЪЛГАРИЯ НЕТ" АД, гр. СОФИЯ, п. код 1504, бул. КНЯЗ ДОНДУКОВ № 59, ЛД № 0010005

№ 1239594

Оригинал

Allianz 

АНЕКС

№. 02/07.11.2015г.

към Договор №. ДГ177 / 07.11.2013 г. за предоставяне на корекции
от перманентна GNSS мрежа

Днес, 07.11.2015г. страници:

"СОЛИТЕХ" АД, с адрес на управление: гр. София 1407, ул. "Цанко Церковски" № 26, вписано в Агенцията по вписванията, удостоверение-изх. №. 20091208122857 / 08.12.2009г., ЕИК: 200610482, с управител Росен Тодоров Петков, представяйки Trimble-GNSS мрежата „ГЕОНЕТ“, от една страна
и от друга:

"ЕКСКАЛИБУР" ЕООД, със седалище и адрес на управление гр. Смолян 4700, ул. Бузлуджа №7, ет.8, ап.8А, вписано в Агенцията по вписвания с ЕИК 120598570, представляван от Артур Иванов Сулимаджиев, наричано по-нататък за краткост "КЛИЕНТ",

и споразумява за следното:

1. Избран тарифен план от КЛИЕНТА: 12 месеца неограничено КТК потребление;
2. Посоченият тарифен план влиза в сила от 07.11.2015г. и е валиден до 07.11.2016г.;
3. Всички останали клаузи на Договора остават непроменени.

Настоящият Анекс се състави и подписа в два еднообразни екземпляра, по един за всяка една от страните и влиза в сила от датата на подписването му.

ГЕОНЕТ:

Росен Петков,
(Солитех АД)

КЛИЕНТ:



ДОГОВОР ЗА УСЛУГА

предоставяне на корекции от перманентната GNSS мрежа GeoNet

№ ДД 177 от 11.2013г.

Датум: 11.2013г., в гр. София, между:

"СОДИТЕХ" АД, с адрес на управление: гр. София 1407, ул. "Цанко Церковски" № 26, вписано в Агенцията по-вписванията с ЕИК 200610482, с управител Росен Голдоров Петков, представляващ Trimble GNSS мрежата "ГЕОНЕТ", от една страна;

и от друга:

"ЕКСКАВБЪР" ЕООД, със седалище и адрес на управление гр. София 1700, ул. Бутаджик №7, ет. 8, вписано в Агенцията по-вписванията с ЕИК 120508570, представляван от Артур Ивков Селимджиев, наричан по-нататък в кратките "КЛИЕНТ",

със същия надписан Договор за предоставяне на корекции от перманентната GNSS мрежа GeoNet наричан по-нататък в кратките "Договора", както следва:

I. ПРЕДМЕТ

1. ГЕОНЕТ предоставя на КЛИЕНТА срещу заплащане услуги, изразяващи се в предоставяне на корекции от перманентната GNSS мрежа, на срок и при условията на настоящия Договор и Приложенията, представляващи неразделна част от него. Ползването на корекциите се осъществява посредством Интернет среда.
2. Предоставената услуга е GEO-RTK. Техническите характеристики на услугата са посочени в Приложение №1 към настоящия Договор.

II. ВЪЗНАНЕ В СЪЛЪ НА ДОГОВОРА, ДОГОВОРНА ПЕНА И НАЧИН НА ПЛАЩАНЕ

1. Настоящият договор влиза в сила от датата на подписването му.
2. За предоставяне на предоставените услуги КЛИЕНТЪТ заплаща на ГЕОНЕТ чрез "Содитех" АД, които rates, определени по вид и размери в Приложение № 2. Поднадръжданията са определени по действащите към датата на подписване на настоящия договор цени.
3. Условията и сроковете за плащане на дължимите от КЛИЕНТА на ГЕОНЕТ месечни такси и суми са определени в Приложение №2.
4. Високи дължими от КЛИЕНТА месечни такси и суми се заплащат по банков път, чрез банковата сметка на "Содитех" АД по номер 15-10 (счетоводителен) или 30-10 (приходите) номер на месец, след получаване на данъчна фактура.

Банкова сметка IBAN: BG34155501001633766

BIC код: FBNB9030

Банка: Народна кредитна банка АД

5. ГЕОНЕТ има право да променя едностранно цените и тарифите за предоставените услуги, като уведомява за това КЛИЕНТА най-малко 7 (седем) календарни дни преди влизането им в сила.

III. СРОК НА ДОГОВОРА

1. Договорът е сключен на срок от 12 (дванадесет) месеца, считано от датата на подписването му.
2. След изтичане срока на Договора, същият може да бъде продължен за нов срок на действие чрез писмено заявление от страна на КЛИЕНТА, подадено в срок от 30 дни преди изтичане на срока по 1.

ГЕОНЕТ

11.2013г.



КЛИЕНТ



ПРИЛОЖЕНИЕ № 1

към Договор № ДП 177/07.11.2015г.

Технически характеристики на мрежовите услуги

ГЕОНЕТ предлага 3 услуги в зависимост от метода на измерване и необходимата степен на точност, както следва:

| ИМЕ | ОПИСАНИЕ | ПОСТИГНАТА ТОЧНОСТ* | ФОРМАТ НА ДАННИТЕ | ПРЕПОСНА СРЕДА | ИЗПОЛЗВАНА САТЕЛИТНА СИСТЕМА |
|-------------------|---|---------------------|----------------------------------|------------------|------------------------------|
| <u>GEO-RTK</u> | Предоставя данни за обработка в реално време с висока точност (Real Time Kinematic) | 2 см | RTCM 2.3 RTCM 3.3 CMR/CMR+ | GPRS Интернет | GPS+ GLONASS |
| <u>PPData</u> | Осигурява данни за последваща обработка (Post Processing) | 0.5 см | RINEX | Интернет | GPS+ GLONASS |
| <u>VRS DGNNSS</u> | Предоставя данни за обработка в реално време с картографска точност на GRS (DGNNSS) | 10-50 см | RTCM 2.3 RTCM 2.2 | GPRS Интернет | GPS+ GLONASS |

GEO-RTK

GEO-RTK е услуга за прецизно позициониране в реално време с помощта на мрежа от перманентни GNSS станции ГЕОНЕТ, която предоставя възможност за постигане на точност в абсолютното положение от порядъка на 2 см, навсякъде, по всяко време, само с един спътников приемник, използвайки данните и корекциите, получени от станциите в мрежата.

За използването й е необходим геодезически приемник, който извършва фазово измервания и има възможност за получаване на корекции.

Достъпът до корекционните данни, предоставяни в реално време, се осигурява посредством GPRS интернет, като GSM-картите могат да бъдат предоставени на КЛИЕНТА от ГЕОНЕТ, съгласно регламентираните условия за ползване на услугите.

PPData

PPData е услуга, която дава възможност за достъп на потребителите до спътниковите данни за последваща обработка, получени от спътниковите измервания на всяка секунда от 10-те перманентни GNSS станции на ГЕОНЕТ.

За ГЕОНЕТ

За КЛИЕНТА



GNSS СИСТЕМА TRIMBLE R4 - НАДЕЖДНОСТ ПРИ ОПРЕДЕЛЯНЕТО НА ВСЯКА ТОЧКА

- Нов GNSS чип Trimble Maxwell™ 6 с 220 канала и Trimble R-Track технология за сателитно проследяване
 - Гъвкава система за измервания в RTK и PP режим
 - Ергономична и напълно безкабелна конфигурация
 - Възможност за избор на различни нива на GNSS функционалност - GLONASS, Galileo, BeiDou (COMPASS)
- Като лидер в GNSS технологиите, вече 25 години решенията на Trimble се базират на предоставянето на характеристики, които геодезистите оценяват всеки ден – точност, стабилност и здравина.

В резултат GNSS системата Trimble R4 е лека, ергономична и напълно безкабелна конфигурация, идеалното решение за геодезисти, които се нуждаят от доказана и лесна за използване GNSS технология, работеща и при най-сурови условия. Обикновеният приемник Trimble R4 - модел 3 е с нов GNSS чип Trimble Maxwell™ 6 с 220 канала и Trimble R-Track технология за проследяване на сателитните сигнали. С опции за вграден UHF или 3G модем и в комбинация с новия компактен, надежден и многофункционален контролер Trimble Slate с полски софтуер Trimble Access, осигуряващ свобода и лекота на работа при събирането и споделянето на данни, Trimble R4 е GNSS решение, на което можете да разчитате при определянето на всяка точка.

Trimble R-Track

Trimble R-Track е усъвършенствана технология за проследяване на сателитните сигнали. Trimble R-Track (Signal Prediction) компенсира слабите сигнали или сигналите от сателити, разположени в ниска орбита, които са необходими за получаване на корекции при RTK. Тази технология позволява по-дълго запазване на точността, дори и след прекъсването на RTK сигнала, а новият комуникационен протокол CMRx осигурява максимална компресия на корекциите, за оптимизиране на преноса на данни, като поддържа всички съществуващи сателитски навигационни системи и осигурява максимална точност на позициониране.

За да задоволи потребностите на геодезистите навсякъде по света, които ежедневно се доверяват на Trimble при всяко свое измерване, приемникът Trimble R4 - модел 3 се предлага стандартно с GPS L1, L2 L1C, L2C, SBAS и QZSS, като разполага и с възможност за ъпгрейд за работа с GLONASS, Galileo и BeiDou (COMPASS).

РЕПЕРЕН КАРТЕТ

Обект: Реконструкция на улица "Енгеровска",
с.Елховец, общ.Рудозем



ПОЛИГОНОВА ТОЧКА №1

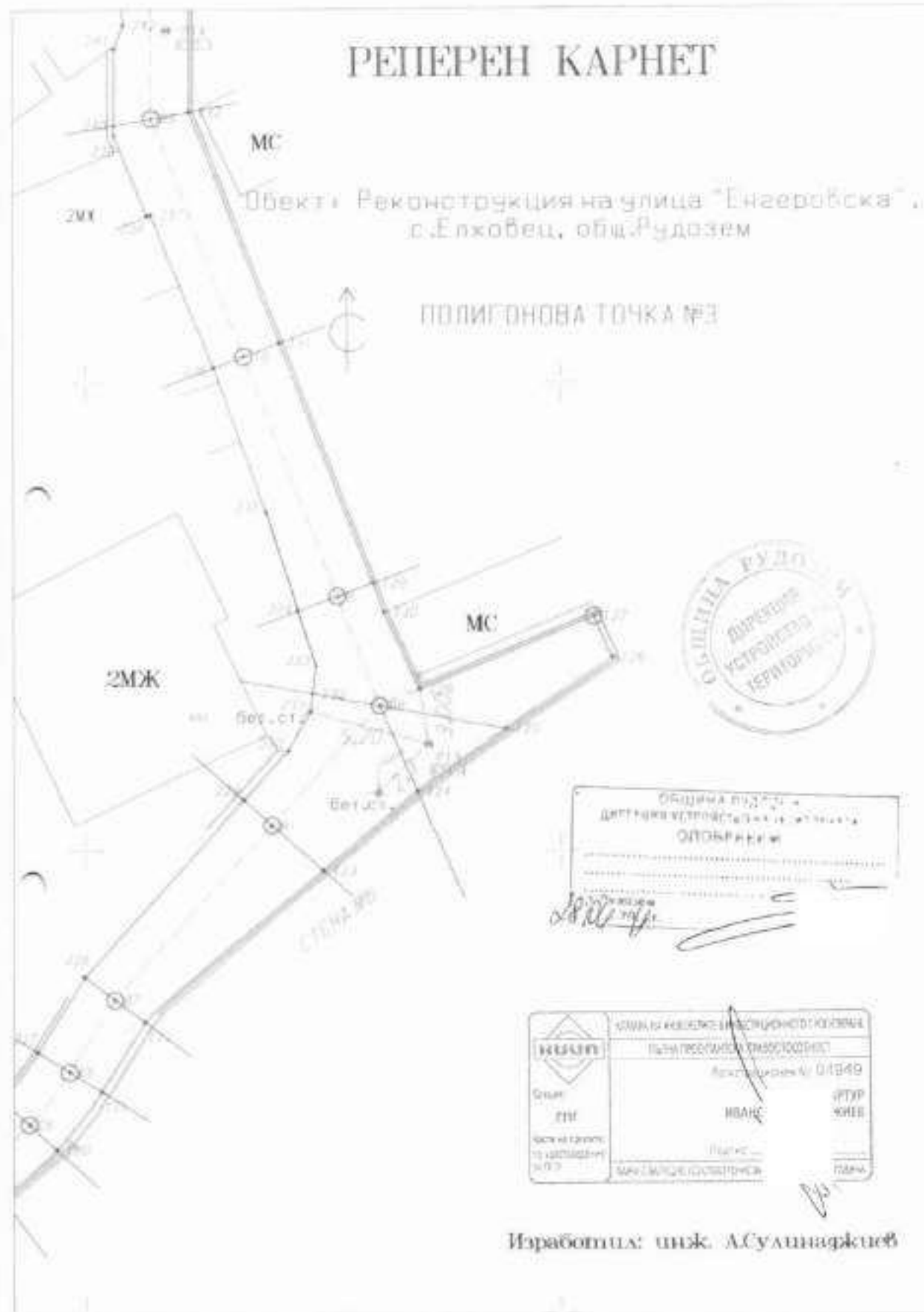


Handwritten signature

| | |
|---|--|
| ОИК: ГГП Връзка проект: по данни от съществуващ | ОБЩИНА РУДОЗЕМ УСТРОЙСТВО НА УЛИЦАТА Реконструкция на ул. ЕНГЕРОВСКА ЕЛХОВЕЦ Проект: |
| | УИК АРХИВ ИДЕНТИФИКАЦИОНЕН КОД: |

Изработил: инж. А.Сулинаджиев

РЕПЕРЕН КАРТЕТ



РЕПЕРЕН КАРТЕТ

Обект: Реконструкция на улица "Енчеворобска",
с.Елховец, общ.Рудозем

2МЖ

ПОЛИГОНОВА ТОЧКА №4

2МЖ

2МЖ

MC

2МЖ



| | | |
|---|---|----------------------|
| Окръг: ПЛГ Класификация на обекта: 10.11 | ОБЩАТА ИДИЕНТАФИКАЦИОННА СПОСОБНОСТ ЗА ПЪТНА ТЕРИТОРИЯТА ПРОЕКТИРОВАНОСТ | |
| | Реконструкция на ул. 0404B | |
| | ИДИЕНТОР ИДИЕНТОР | ИДИЕНТОР ИДИЕНТОР |
| | Реконструкция на ул. 0404B ОБЩАТА ИДИЕНТАФИКАЦИОННА СПОСОБНОСТ | |

Изработил: инж. Асулинаджиев

MC

PETTEREH KAPHET

Обект: Реконструкция на улица "Енгелерова",
с.Елховец, общ.Рудозем

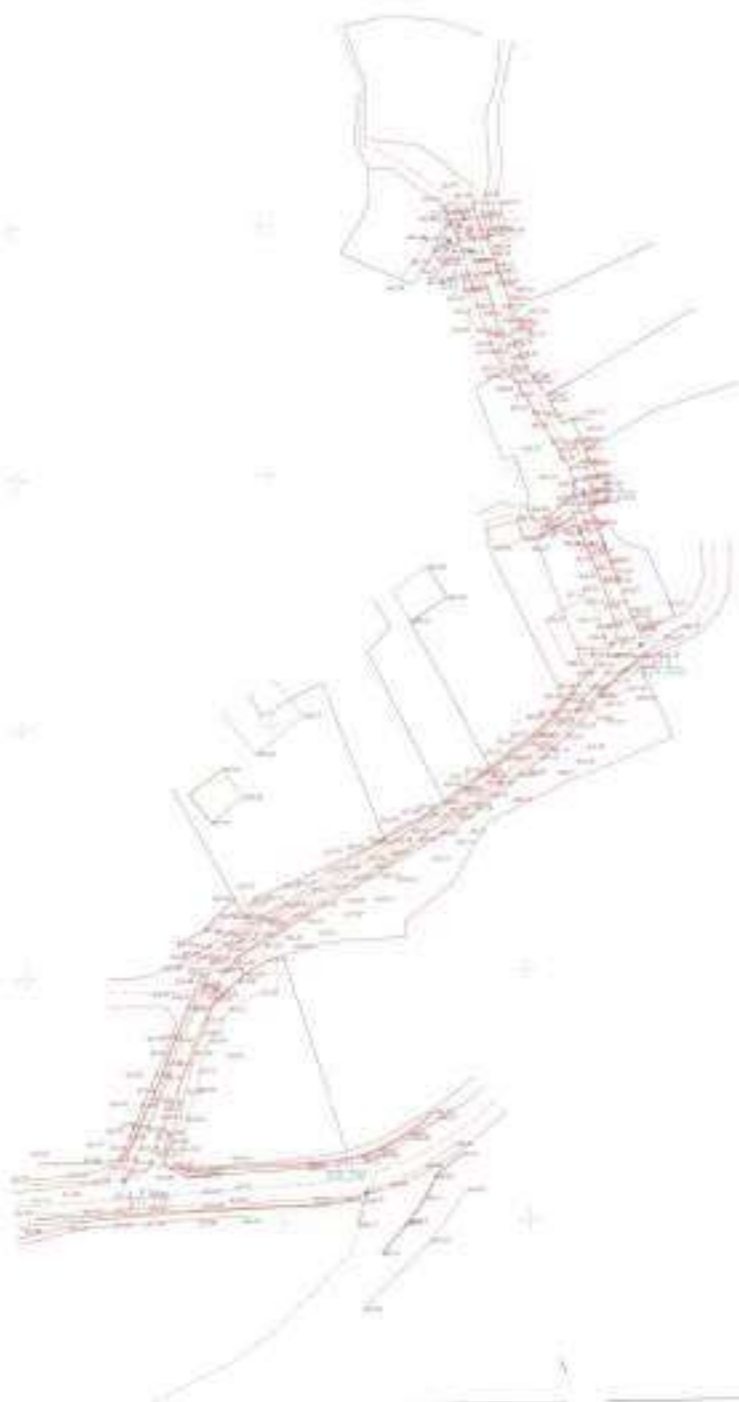


ПОЛИГОНОВА ТОЧКА №5

ОАИШНА РИДОНТ М
ДИРЕКЦИОН УСТРОИСТВО НА ТЕРИТОРИЯТА
ОДБЕЖИВАМ



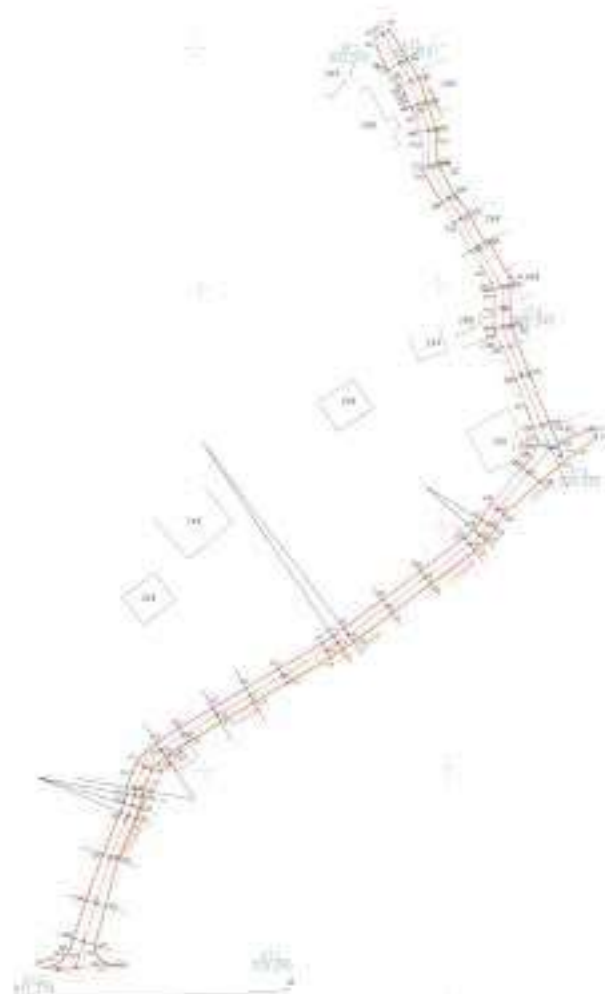
Изработил: инж. А.Султанаржиев



CONSTRUCTION
 AND DESIGN
 UNIT
 UNIT
 UNIT
 UNIT
 UNIT



| | | | | |
|--------------|-------------|------------------|----------------|--------------|
| PROJECT NAME | PROJECT NO. | PROJECT LOCATION | PROJECT STATUS | PROJECT DATE |
| ... | ... | ... | ... | ... |



1. 1000
 2. 1000
 3. 1000
 4. 1000
 5. 1000
 6. 1000
 7. 1000
 8. 1000
 9. 1000
 10. 1000
 11. 1000
 12. 1000
 13. 1000
 14. 1000
 15. 1000
 16. 1000
 17. 1000
 18. 1000
 19. 1000
 20. 1000
 21. 1000
 22. 1000
 23. 1000
 24. 1000
 25. 1000
 26. 1000
 27. 1000
 28. 1000
 29. 1000
 30. 1000
 31. 1000
 32. 1000
 33. 1000
 34. 1000
 35. 1000
 36. 1000
 37. 1000
 38. 1000
 39. 1000
 40. 1000
 41. 1000
 42. 1000
 43. 1000
 44. 1000
 45. 1000
 46. 1000
 47. 1000
 48. 1000
 49. 1000
 50. 1000
 51. 1000
 52. 1000
 53. 1000
 54. 1000
 55. 1000
 56. 1000
 57. 1000
 58. 1000
 59. 1000
 60. 1000
 61. 1000
 62. 1000
 63. 1000
 64. 1000
 65. 1000
 66. 1000
 67. 1000
 68. 1000
 69. 1000
 70. 1000
 71. 1000
 72. 1000
 73. 1000
 74. 1000
 75. 1000
 76. 1000
 77. 1000
 78. 1000
 79. 1000
 80. 1000
 81. 1000
 82. 1000
 83. 1000
 84. 1000
 85. 1000
 86. 1000
 87. 1000
 88. 1000
 89. 1000
 90. 1000
 91. 1000
 92. 1000
 93. 1000
 94. 1000
 95. 1000
 96. 1000
 97. 1000
 98. 1000
 99. 1000
 100. 1000



| | | | | |
|----------|----------|----------|----------|-----------|
| 1. 1000 | 2. 1000 | 3. 1000 | 4. 1000 | 5. 1000 |
| 6. 1000 | 7. 1000 | 8. 1000 | 9. 1000 | 10. 1000 |
| 11. 1000 | 12. 1000 | 13. 1000 | 14. 1000 | 15. 1000 |
| 16. 1000 | 17. 1000 | 18. 1000 | 19. 1000 | 20. 1000 |
| 21. 1000 | 22. 1000 | 23. 1000 | 24. 1000 | 25. 1000 |
| 26. 1000 | 27. 1000 | 28. 1000 | 29. 1000 | 30. 1000 |
| 31. 1000 | 32. 1000 | 33. 1000 | 34. 1000 | 35. 1000 |
| 36. 1000 | 37. 1000 | 38. 1000 | 39. 1000 | 40. 1000 |
| 41. 1000 | 42. 1000 | 43. 1000 | 44. 1000 | 45. 1000 |
| 46. 1000 | 47. 1000 | 48. 1000 | 49. 1000 | 50. 1000 |
| 51. 1000 | 52. 1000 | 53. 1000 | 54. 1000 | 55. 1000 |
| 56. 1000 | 57. 1000 | 58. 1000 | 59. 1000 | 60. 1000 |
| 61. 1000 | 62. 1000 | 63. 1000 | 64. 1000 | 65. 1000 |
| 66. 1000 | 67. 1000 | 68. 1000 | 69. 1000 | 70. 1000 |
| 71. 1000 | 72. 1000 | 73. 1000 | 74. 1000 | 75. 1000 |
| 76. 1000 | 77. 1000 | 78. 1000 | 79. 1000 | 80. 1000 |
| 81. 1000 | 82. 1000 | 83. 1000 | 84. 1000 | 85. 1000 |
| 86. 1000 | 87. 1000 | 88. 1000 | 89. 1000 | 90. 1000 |
| 91. 1000 | 92. 1000 | 93. 1000 | 94. 1000 | 95. 1000 |
| 96. 1000 | 97. 1000 | 98. 1000 | 99. 1000 | 100. 1000 |

КООРДИНАТЕН РЕГИСТЪР

ТАБЛИЦА - ОПОРНА МРЕЖА, НИВЕЛАЧНИ РЕПЕРИ, ОСОВИ ТОЧКИ
Реконструкция на улица "Енгеровска", с.Елховец, общ.Рудозем

Коорд. с_ма: 1970 год.

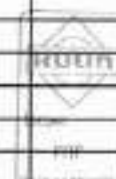
Височинна с_ма: Балтийска

| № | X(м) | Y(м) | H(м) |
|-----|-------------|-------------|---------|
| PT1 | 4464955.942 | 8620917.280 | 809.290 |
| PT2 | 4464959.463 | 8620868.970 | 811.176 |
| PT3 | 4465064.531 | 8620974.480 | 824.430 |
| PT4 | 4465095.028 | 8620963.493 | 830.348 |
| PT5 | 4465144.001 | 8620941.803 | 841.015 |
| HR1 | 4465146.070 | 8620937.412 | 842.591 |
| 1 | 4464959.883 | 8620872.717 | |
| 2 | 4464965.035 | 8620874.396 | |
| 3 | 4464972.973 | 8620876.984 | |
| 4 | 4464999.125 | 8620865.533 | |
| 4 | 4465015.609 | 8620909.492 | |
| 5 | 4465019.586 | 8620916.443 | |
| 6 | 4465033.691 | 8620938.178 | |
| 7 | 4465039.605 | 8620946.238 | |
| 8 | 4465061.043 | 8620967.863 | |
| 9 | 4465070.824 | 8620970.645 | |
| 10 | 4465081.109 | 8620966.723 | |
| 11 | 4465107.930 | 8620958.029 | |
| 12 | 4465113.875 | 8620954.582 | |
| 13 | 4465118.129 | 8620952.115 | |
| 14 | 4465146.492 | 8620942.324 | |
| 33 | 4465011.637 | 8620902.549 | |
| 100 | 4464960.074 | 8620880.695 | |
| 101 | 4464964.305 | 8620876.635 | |
| 102 | 4464972.367 | 8620878.842 | |
| 103 | 4464981.906 | 8620881.582 | |
| 104 | 4464990.473 | 8620885.326 | |
| 105 | 4464992.633 | 8620886.137 | |
| 106 | 4464994.871 | 8620886.711 | |
| 107 | 4464996.262 | 8620886.990 | |
| 108 | 4465000.246 | 8620888.664 | |
| 109 | 4465003.266 | 8620891.756 | |
| 110 | 4465006.301 | 8620896.445 | |
| 111 | 4465010.246 | 8620903.344 | |
| 112 | 4465014.219 | 8620910.287 | |
| 113 | 4465018.191 | 8620917.232 | |
| 114 | 4465023.301 | 8620926.162 | |
| 115 | 4465024.824 | 8620928.660 | |
| 116 | 4465026.488 | 8620931.066 | |
| 117 | 4465032.402 | 8620939.123 | |
| 118 | 4465038.316 | 8620947.184 | |
| 119 | 4465045.082 | 8620956.400 | |



| | |
|-------------------|--|
| | КОМПЕТЕНТЕН АГЕНТСТВО ЗА ТЕРИТОРИАЛНО ПЛАНИРАНЕ И СТРОИТЕЛСТВО ОБЩИНА РУДОЗЕМ |
| | Дирекция СТРОИТЕЛСТВО И ТЕРИТОРИАЛНА |
| Проектант: | Проектант: |
| Изпълнител: | Изпълнител: |
| Проверка: | Проверка: |
| Дата на издаване: | Дата на издаване: |

| | | |
|-----|-------------|-------------|
| 120 | 4465047.168 | 8620958.744 |
| 121 | 4465049.660 | 8620960.652 |
| 122 | 4465052.625 | 8620962.506 |
| 123 | 4465059.133 | 8620970.031 |
| 124 | 4465062.492 | 8620973.996 |
| 125 | 4465065.191 | 8620977.689 |
| 126 | 4465068.246 | 8620982.137 |
| 127 | 4465070.004 | 8620981.383 |
| 128 | 4465066.875 | 8620974.094 |
| 129 | 4465071.398 | 8620972.135 |
| 130 | 4465070.148 | 8620972.613 |
| 131 | 4465081.680 | 8620968.217 |
| 132 | 4465091.574 | 8620964.443 |
| 133 | 4465100.000 | 8620964.479 |
| 134 | 4465101.582 | 8620964.484 |
| 135 | 4465109.133 | 8620960.105 |
| 136 | 4465108.762 | 8620959.338 |
| 137 | 4465114.875 | 8620956.309 |
| 138 | 4465118.758 | 8620953.201 |
| 139 | 4465125.320 | 8620949.947 |
| 140 | 4465125.609 | 8620949.805 |
| 141 | 4465130.004 | 8620949.666 |
| 142 | 4465132.711 | 8620949.582 |
| 143 | 4465138.238 | 8620947.590 |
| 144 | 4465143.273 | 8620946.088 |
| 145 | 4465147.309 | 8620943.701 |
| 146 | 4465153.371 | 8620940.113 |
| 147 | 4464997.809 | 8620887.795 |
| 148 | 4465001.695 | 8620890.270 |
| 149 | 4464962.965 | 8620876.779 |
| 150 | 4464961.641 | 8620877.449 |
| 151 | 4464960.648 | 8620878.557 |
| 152 | 4464960.211 | 8620879.586 |
| 200 | 4464959.723 | 8620866.098 |
| 201 | 4464960.176 | 8620868.162 |
| 202 | 4464961.320 | 8620869.943 |
| 203 | 4464962.398 | 8620870.859 |
| 204 | 4464963.656 | 8620871.500 |
| 205 | 4464965.730 | 8620872.258 |
| 206 | 4464973.578 | 8620875.125 |
| 207 | 4464983.047 | 8620878.586 |
| 208 | 4464991.754 | 8620882.393 |
| 209 | 4464993.598 | 8620883.084 |
| 210 | 4464995.504 | 8620883.574 |
| 211 | 4464996.891 | 8620883.852 |
| 212 | 4465002.047 | 8620886.016 |
| 213 | 4465005.953 | 8620890.018 |
| 214 | 4464999.578 | 8620884.676 |
| 215 | 4465004.199 | 8620887.820 |
| 216 | 4465009.031 | 8620894.773 |



ՀԱՅԱՍՏԱՆԻ ՀԱՆՐԱՊԵՏՈՒԹՅԱՆ ԱՌԱՋՈՒԹՅԱՆ ՄԻՆԻՍՏԵՐՈՒԹՅԱՆ
 ԲԱՆԿԱՅԻՆԱԿԱՆ ՏԱՐԱԿԱՆՈՒԹՅԱՆ
 Փոփոխություն № 049459
 ԽՈՐՀԱՆՈՒՄԻ
 ՏԵՐՄԻՆԱԿԱ
 ՏԵՐՄԻՆԱԿԱ
 ՏԵՐՄԻՆԱԿԱ

| | | | | |
|-----|-------------|-------------|--|--|
| 217 | 4465013.023 | 8620901.754 | | |
| 218 | 4465016.996 | 8620908.699 | | |
| 219 | 4465020.977 | 8620915.656 | | |
| 220 | 4465026.078 | 8620924.572 | | |
| 221 | 4465027.508 | 8620926.916 | | |
| 222 | 4465029.070 | 8620929.174 | | |
| 223 | 4465034.980 | 8620937.230 | | |
| 224 | 4465040.895 | 8620945.291 | | |
| 225 | 4465047.660 | 8620954.506 | | |
| 226 | 4465049.344 | 8620956.398 | | |
| 227 | 4465051.355 | 8620957.939 | | |
| 228 | 4465054.551 | 8620959.938 | | |
| 229 | 4465062.117 | 8620966.680 | | |
| 230 | 4465064.227 | 8620968.557 | | |
| 231 | 4465065.902 | 8620969.500 | | |
| 232 | 4465066.680 | 8620969.592 | | |
| 233 | 4465067.875 | 8620969.734 | | |
| 234 | 4465070.199 | 8620968.992 | | |
| 235 | 4465074.477 | 8620967.625 | | |
| 236 | 4465080.617 | 8620965.436 | | |
| 237 | 4465087.152 | 8620962.797 | | |
| 238 | 4465087.094 | 8620962.645 | | |
| 239 | 4465090.563 | 8620961.240 | | |
| 240 | 4465090.992 | 8620961.242 | | |
| 241 | 4465094.227 | 8620961.254 | | |
| 242 | 4465095.254 | 8620961.656 | | |
| 243 | 4465097.898 | 8620961.344 | | |
| 244 | 4465099.090 | 8620961.061 | | |
| 245 | 4465100.332 | 8620960.766 | | |
| 246 | 4465103.910 | 8620958.734 | | |
| 247 | 4465107.129 | 8620956.650 | | |
| 248 | 4465113.070 | 8620953.197 | | |
| 249 | 4465117.273 | 8620950.760 | | |
| 250 | 4465123.977 | 8620946.871 | | |
| 251 | 4465124.438 | 8620946.855 | | |
| 252 | 4465129.453 | 8620946.563 | | |
| 253 | 4465132.051 | 8620946.119 | | |
| 254 | 4465135.586 | 8620945.516 | | |
| 255 | 4465136.492 | 8620944.953 | | |
| 256 | 4465137.258 | 8620944.615 | | |
| 257 | 4465139.402 | 8620943.672 | | |
| 258 | 4465140.176 | 8620943.219 | | |
| 259 | 4465141.582 | 8620942.221 | | |
| 260 | 4465145.000 | 8620939.801 | | |
| 261 | 4465150.215 | 8620937.438 | | |
| 262 | 4465151.742 | 8620937.359 | | |
| B1 | 4464982.477 | 8620880.084 | | |
| B10 | 4465099.570 | 8620962.877 | | |
| B11 | 4465124.828 | 8620948.229 | | |
| B12 | 4465132.406 | 8620947.990 | | |

[illegible]

| | | | | |
|-----|-------------|-------------|--|--|
| B13 | 4465137.738 | 8620946.070 | | |
| B15 | 4465152.559 | 8620938.736 | | |
| B4 | 4465007.664 | 8620895.605 | | |
| B7 | 4465053.586 | 8620961.223 | | |
| B8 | 4465066.160 | 8620972.422 | | |
| B9 | 4465091.285 | 8620962.842 | | |
| C1 | 4464993.117 | 8620884.611 | | |
| C3 | 4465001.148 | 8620887.342 | | |
| C5 | 4465026.168 | 8620927.787 | | |
| C6 | 4465048.254 | 8620957.572 | | |
| H1 | 4464991.113 | 8620883.861 | | |
| H3 | 4464996.578 | 8620885.422 | | |
| H5 | 4465024.691 | 8620925.367 | | |
| H6 | 4465046.371 | 8620955.453 | | |
| K1 | 4464995.188 | 8620885.143 | | |
| K2 | 4464995.188 | 8620885.143 | | |
| K3 | 4465004.609 | 8620890.887 | | |
| K5 | 4465027.777 | 8620930.121 | | |
| K6 | 4465050.508 | 8620959.295 | | |



| | | |
|--|----------------------|------------|
|  БЕЛОРУССКАЯ МИНИСТЕРСТВО ВНУТРЕННИХ ДЕЛ НАЦИОНАЛЬНОЕ АГЕНТСТВО ПО БЕЗОПАСНОСТИ ГОСУДАРСТВА | НАЗНАЧЕНИЕ НА РАБОТУ | ПОДПИСАНИЕ |
| | ПОДПИСАНИЕ | ПОДПИСАНИЕ |
| | Подпись | Подпись |
| | Подпись | Подпись |

ПРОЕКТ

УТВЪРЖДАВАМ:

Обект: Реконструкция на улица "Енгеровска", с.Елховец, общ.Рудозем

Част: Пътна

Фаза: Технически проект

Инвеститор: Община Рудозем

| | |
|-------|--|
| | КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ И ИНВЕСТИЦИОННО ПРОЕКТИРАНЕ |
| | ПЪТНА ПРОЕКТИРАНЕ И СТРОИТЕЛСТВО |
| Орден | Регистрационен № 04029 |
| Име | ПРОЕКТАНТ |
| Име | Водещ проектант |
| Име | Име |

Проектант: /инж. Ат. Николов/

| | |
|-----|--|
| | КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ И ИНВЕСТИЦИОННО ПРОЕКТИРАНЕ |
| | Регистрационен № 04029 |
| Име | Име |
| Име | Име |

ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ - НАПР. КОНСТРУКТИВИ

Водещ проектант: /инж. Ат. Николов/

2016 год.
гр. Смолян



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 04929

Важи за 2018 година

ИНЖ. АТАНАС ТОДОРОВ НИКОЛОВ



ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР ПО ПЪТНО СТРОИТЕЛСТВО

включен в регистъра на КИИП за лицата с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 11/03.12.2004 г. по части:

ТРАНСПОРТНО СТРОИТЕЛСТВО И ТРАНСПОРТНИ СЪОРЪЖЕНИЯ
КОНСТРУКТИВНА НА ТРАНСПОРТНИ СЪОРЪЖЕНИЯ
ОРГАНИЗАЦИЯ И БЕЗОПАСНОСТ НА ДВИЖЕНИЕТО



Председател на РК

инж. Г. Кабанов



Председател на КР

инж. А. Чинев

Председател на УС на КИИП

2018

ПОЛИЦА № 1316180077000312
ЗА ЗАСТРАХОВКА



„ПРОФЕСИОНАЛНА ОТГОВОРНОСТ В ПРОЕКТИРАНЕТО И СТРОИТЕЛСТВОТО“

Дата на сключване: 19.06.2018 г.

Застрахован: Атанас Тодоров Николов, ЕИК/БУЛСТАТ/ЕГН: 6804256128

Адрес на управление: гр.Смолян ул. "Мая" 7 вх. А вх. 3

Телефон: 0888776009, e-mail: _____

Представител: Атанас Тодоров Николов

Застраховач: _____ ЕИК/БУЛСТАТ/ЕГН: _____

Телефон: _____ e-mail: _____

Представител: _____

Застраховател: "Дженерали Застраховане" АД, ЕИК 030269049,

Адрес: гр. София 1504, бул. "Дондуков" № 68, тел.: 02 / 9267 111, факс: 02 / 9267 112,

e-mail: information.bg@generali.com, website: www.generali.bg

Представителство на застрахователя: Генерална агенция Смолян,

Адрес: ул. "Хан Пресиян" 32, тел: 030163308,

Представител: "РУДИТРЕЙД" ЕООД

Брокер/агент: Агент, ЕИК/БУЛСТАТ/ЕГН: 123897488

Застрахована
дейност:

☒ проектант – за изработване на инвестиционни проекти /

☐ консултант за извършване на оценка за съответствие на инвестиционния проект със съществените изисквания към строежите /

☐ консултант за упражняване на строителен надзор /

☐ строител – за цялостно изпълнение на строителството или на отделни видове строителни и монтажни работи /

☐ лице, упражняващо строителен надзор – за строежи от пета категория, в случаите, когато по желание на възложителя се изпълнява надзор /

☐ лице, упражняващо технически контрол по част "Конструктивна" на инвестиционния проект, за които не е извършена оценка за съответствието от консултант

Конкретен обект по
чл. 173 от ЗУТ: _____

Срок на
застраховката:

От 00:00 часа на 24.06.2018 г.

До 24:00 часа на 23.06.2019 г.

Лимит на
отговорност:

Лимит на отговорност за едно събитие: 50 000 BGN

Общ лимит на отговорност за всички събития: 100 000 BGN

Самоучастие:

10%, но не по-малко от 2000 лв.

Специални
договорености:

Териториален
обхват:

__ Република България __

Приложимо
законодателство:

__ Българското законодателство __

Застрахователна премия: 100 BGN, (словом: Сто лева),
Данък 2% по ЗДЗП: 2 BGN,
Общо дължима сума: 102 BGN, (словом: Сто и два лева)
При разсрочено плащане /дата на падеж и вноски/

| № | Дата на вноските | Размер на вноската | Данък 2% | Общо дължима сума |
|----|------------------|--------------------|----------|-------------------|
| 1. | 20 г. | BGN | BGN | BGN |
| 2. | 20 г. | BGN | BGN | BGN |
| 3. | 20 г. | BGN | BGN | BGN |
| 4. | 20 г. | BGN | BGN | BGN |

Съгласно чл. 202, ал. 1 и ал. 2 от Кодекса за застраховането при неплащане на която и да е разсрочена вноска, полицата ще бъде прекратена, считано от 00:00 часа на 15-ия ден след датата на падежа.

С подписа си върху тази полица Застрахованият:

1. Декларира, че му е предоставена информацията, предназначена за потребителя на застрахователната услуга, предписана от Кодекса за застраховането.
2. Декларира, че при промяна на декларираните при сключването на полицата обстоятелства и данни, е длъжен незабавно да уведоми за това "Дженерали Застраховане" АД.
3. Декларира, че е получил, запознат е и е съгласен с Общите условия по застраховката.
4. Дава съгласието си "Дженерали Застраховане" АД да обработва личните данни, както и данните на лицата, обявени в полицата, за нуждите и целите на тази застраховка и свързаните с нея дейности, съгласно Закона за защита на личните данни.

Настоящата полица се издава в два еднакви екземпляра - по един за Застрахования и един за Застрахователя.

Проверил идентификацията на клиента по смисъла на ЗМИП. *Атанас Тодов*
Дата: 19.06.2016 г.
Час: 15:30 ч.

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

подпис и печат

ПРОСНА
РАЗОБНА АД

ЗАСТРАХОВАН / ЗАСТРАХОВАЩ:

Атанас Николов
/име на лицето, подпис/

камара на инженерите в инвестиционното проектиране



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 04929

Важи за 2016 година

ИНЖ. АТАНАС ТОДОРОВ НИКОЛОВ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР ПО ПЪТНО СТРОИТЕЛСТВО

включен в регистъра на КИИП за лицата с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 11/03.12.2004 г. по части:

ТРАНСПОРТНО СТРОИТЕЛСТВО И ТРАНСПОРТНИ СЪОРЪЖЕНИЯ
КОНСТРУКТИВНА НА ТРАНСПОРТНИ СЪОРЪЖЕНИЯ
ОРГАНИЗАЦИЯ И БЕЗОПАСНОСТ НА ДВИЖЕНИЕТО

Председател на РК

инж. И. Стоянов



Председател на КИИП

инж. Ст. Кинарев

Председател на КР

инж. И. Каралев

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

Обект: Реконструкция на улица "Енгеровска",
с.Елховец, общ.Рудозем

Част: Пътна

Настоящият работен проект е изготвен по искане на инвеститора -
Община Рудозем.

Обектът е разположен в западната част на с.Елховец, и обслужва махала
„Енгеровска”.

Улицата е разкрита и е без трайна настилка.
Изградени са част от подпорните стени.

Настоящият проект е изготвен въз основа на техническо задание и
представена сица-извадка на действащата регулация в района на обекта.

1.СИТУАЦИОННО РЕШЕНИЕ.

Ситуацията на улицата /черт.№1/ е съобразена с издадената виза и
регулационния план на населеното място.

Обща дължина на улицата – 246,30м. Площ на пътното платно – 906 м2.

Отлагането на обекта да се извърши по координати дадени в отделна част
„Геодезия” към проекта.

Ситуацията е решена с използването на четири броя хоризонтални
криви и десет чупки.

Общият габарит на улицата включва:

1.За участъците от т.1 до т.В8

- Пътно платно – 3,20 м
- Тротоара в дясно - 0,30 м

2.За участъка от т.В8 до т.В15

- Пътно платно – 2,90-4,50 м



II. НИВЕЛЕТНО РЕШЕНИЕ.

Нивелетното решение на улицата (чертеж № 2) е съобразено с изискванията на техническото задание и нуждите на съществуващата застроявка по улицата.

Минимален надлъжен наклон 2,99% , максимален – 23,70% .

Допуснат минимален радиус на вертикалните криви - 200 м.

Напречен наклон на улицата - 2,5%.

III. НАСТИЛКИ.

За улицата са предвидени два различни типа улична настилка:

1. За участъка от т.1 до т.В8.

Конструкцията на пътната настилка е предвидена за "леко движение" и земна основа $E_0=40$ МПа и включва:

- 5 см плътен асфалтобетон $E = 1200$ МПа
- 15 см трошенокаменна настилка $E = 250$ МПа
- 30 см основа от едротрошен камък (баластра) $E = 150$ МПа

2. За участъка от т.В8+2,5м до т.В15.

Конструкцията на пътната настилка е предвидена за "леко движение" и земна основа $E_0 = 40$ МПа и включва:

- 8 см унилаваж
- 4 см уплътнен пясък
- 30 см основа от едротрошен камък $E = 150$ МПа

В чертеж № 3 е показани типови напречни профили и детайли за монтаж на бетонов бордюр 18/35, бетонов бордюр 15/25 и бетонови ивици 25/10.

В чертежи № 4 са показани подробните напречни профили на улицата.

Пътната настилка е ограничена с бетонови бордюри 18/35 и 15/25.

В участъците на гаражи и подходи към прилежащата застроявка бордюрите да се монтират легнали, съгласно детайла показан в чертеж № 3.

IV.ОТВОДНЯВАНЕ.

Проектът (черт.№ 5) предвижда отвеждането на повърхностните води да става с надлъжни и напречни наклони до отводнителни решетки.

Отвеждането на повърхностните води става съгласно проект по част „ВиК”.

V.СЪОРЪЖЕНИЯ.

Изпълнението на улицата налага изграждането на четири броя нови подпорни стени.

Подпорните стени са оразмерени по на земен натиск и подвижен товар НК 300, съгласно БДС EN 1997(Еврокод 7).

Стените са решени като масивни с отвесна преда повърхност.

Решенията на подпорните стени са показани в отделни чертежи с № 6 - 8.

Проектът предвижда и ремонт на три от съществуващите подпорни стени, което включва основно направа на нова покривна плоча и монтаж на нов стоманен парпет. Решенията им са показани в отделни чертежи с № 9 -11.

VI.ИЗПЪЛНЕНИЕ НА ОБЕКТА.

Масовият изкоп за улицата е предвиден като изкоп в земни почви.

Изкопът за основи на пътни съоръжения е предвиден в земни и скални почви на база извършен оглед на терена и по преценка на проектанта.

В проектът се предвижда добитите от изкопите земни и скални маси да се транспортират на депо.

Изкопите за основите на стените да се оформят на стъпала с ширина 50 см, така както е указано в чертежите.

За изпълнението на стените ще се ползува бетон клас C20/25 – за масивни стени, бетон клас C25/30 за покривни плочи и стомана B500, така както е указано на чертежите.

Изкопите за основите на стените да се приемат от проектанта!

Полагането на бетоновата смес да се извърши по технология, гарантираща еднородността и монолитността на бетона. Уплътняването на бетоновата смес е задължително.

Кофража следва да бъде осигурен както на хоризонтален натиск така и за подемна сила от бетоновата смес.

Декофрирането на стените да се извърши след набиране на 50 % от якостта на бетона.

При масивните стени, за осъществяване на надеждна връзка между основата и тялото над основи е предвидено монтаж на шпонкове, като за всяка стена са показани по отделно.

Барбаканите Ф100 са предвидени през 2.50 м, на ниво 20 см над терена.

Целият заден гръб на стените да се покрие с един пласт горещ битум.

Зад стените се изпълнява дренаж от ръчно реден камък с минимална ширина 40 см.

Предпазен стоманен параван(чертеж № 12) се монтира на указаните в чертежите места.

Направата на насипа зад съоръжението да се извърши след набиране на 75 % от якостта на бетона. Насипът да се изпълни от скален материал на пластове от 20 см, съгласно технологиите за изпълнение на насипи за пътища.

При изпълнението на обекта стриктно да се спазват изискванията на БДС EN относно качеството на използваните материали и строителното производство като цяло.



2016 г
гр.Смолян



ВОДЕЩ ПРОЕКТАНТ:
/инж. Ат. Николов/

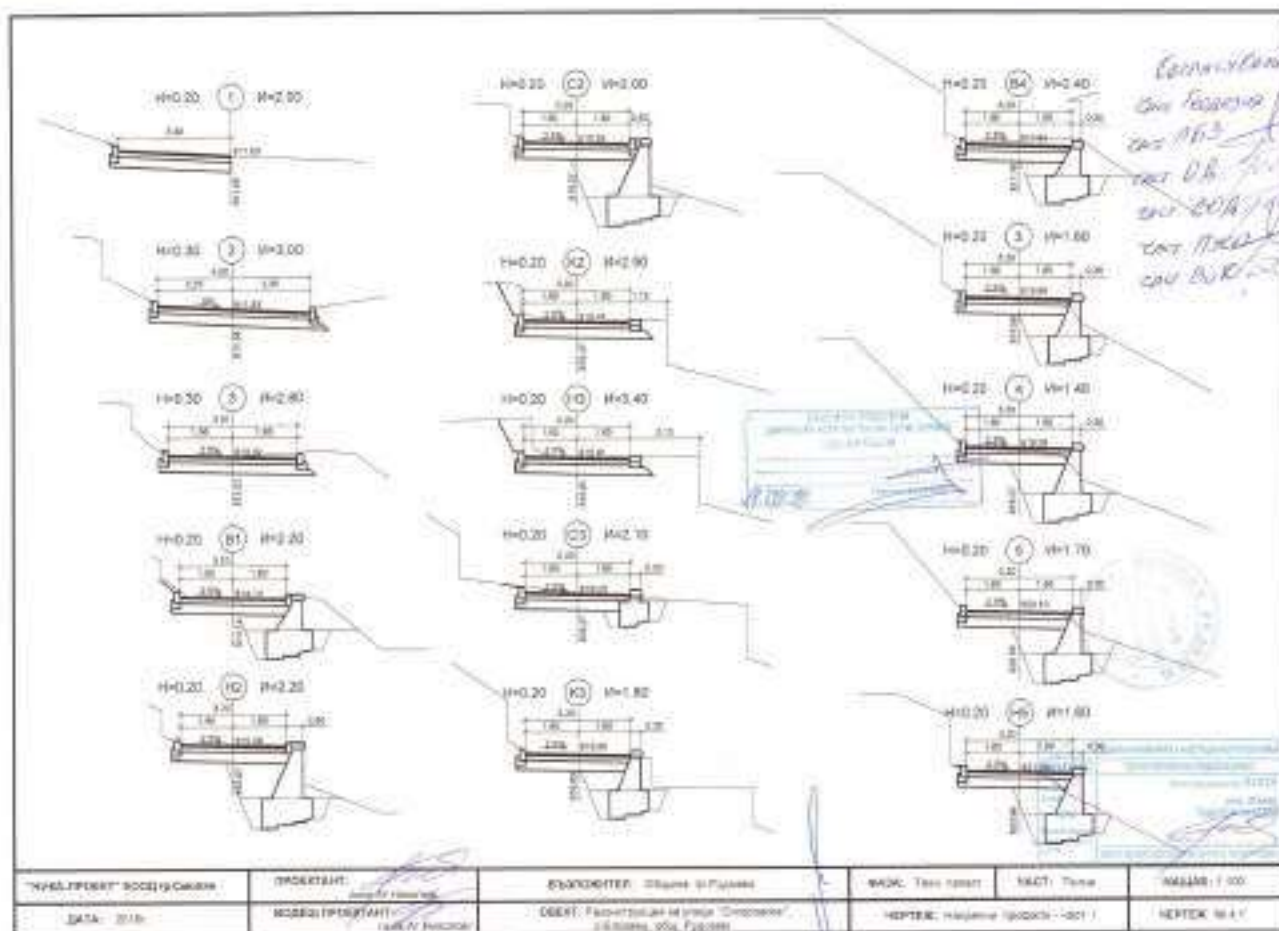
ОБЕКТ: Реконструкция на улица "Енергетска", с.Елховец, общ.Рудозем

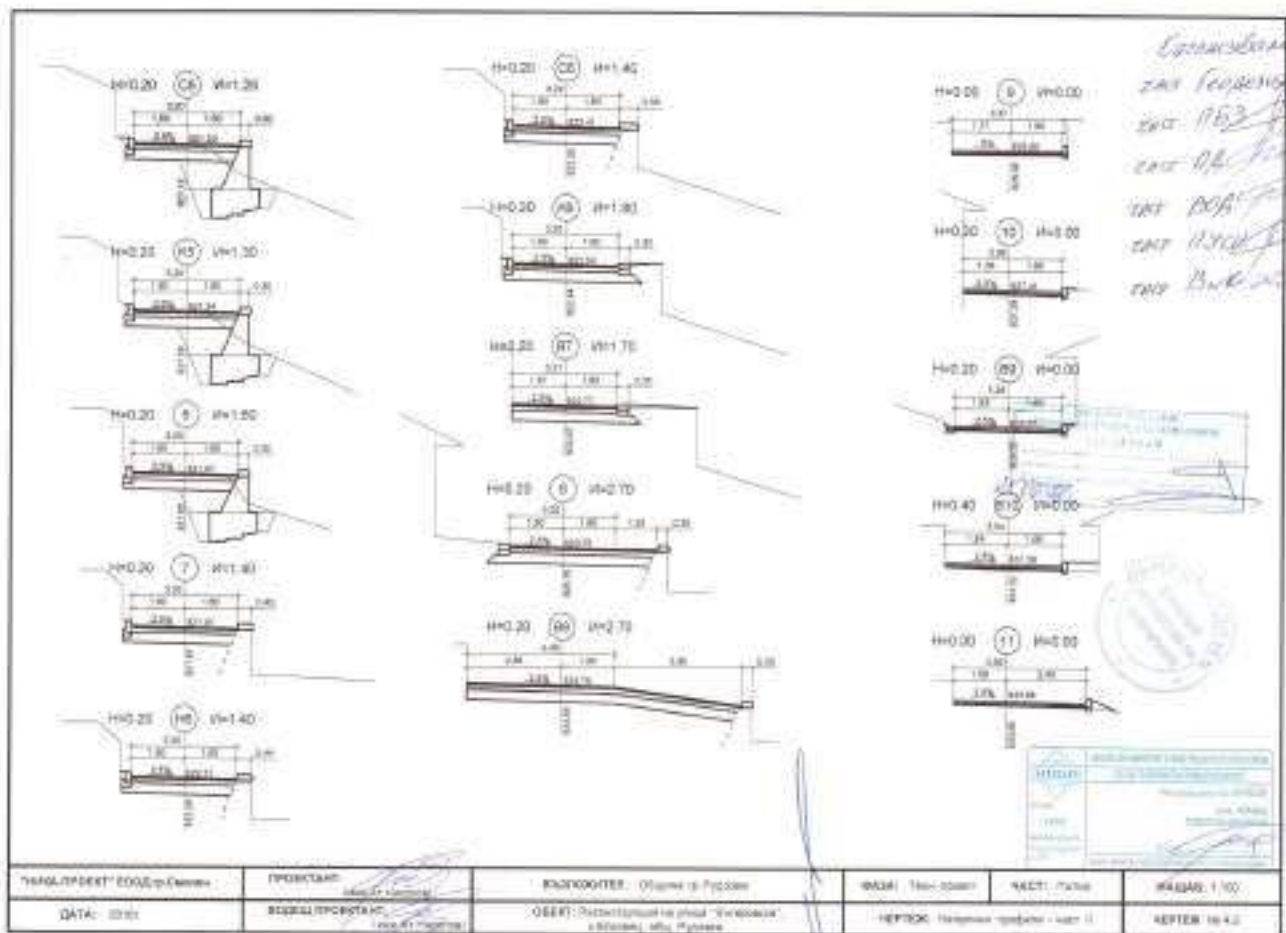
ОПИС НА ЧЕРТЕЖИТЕ

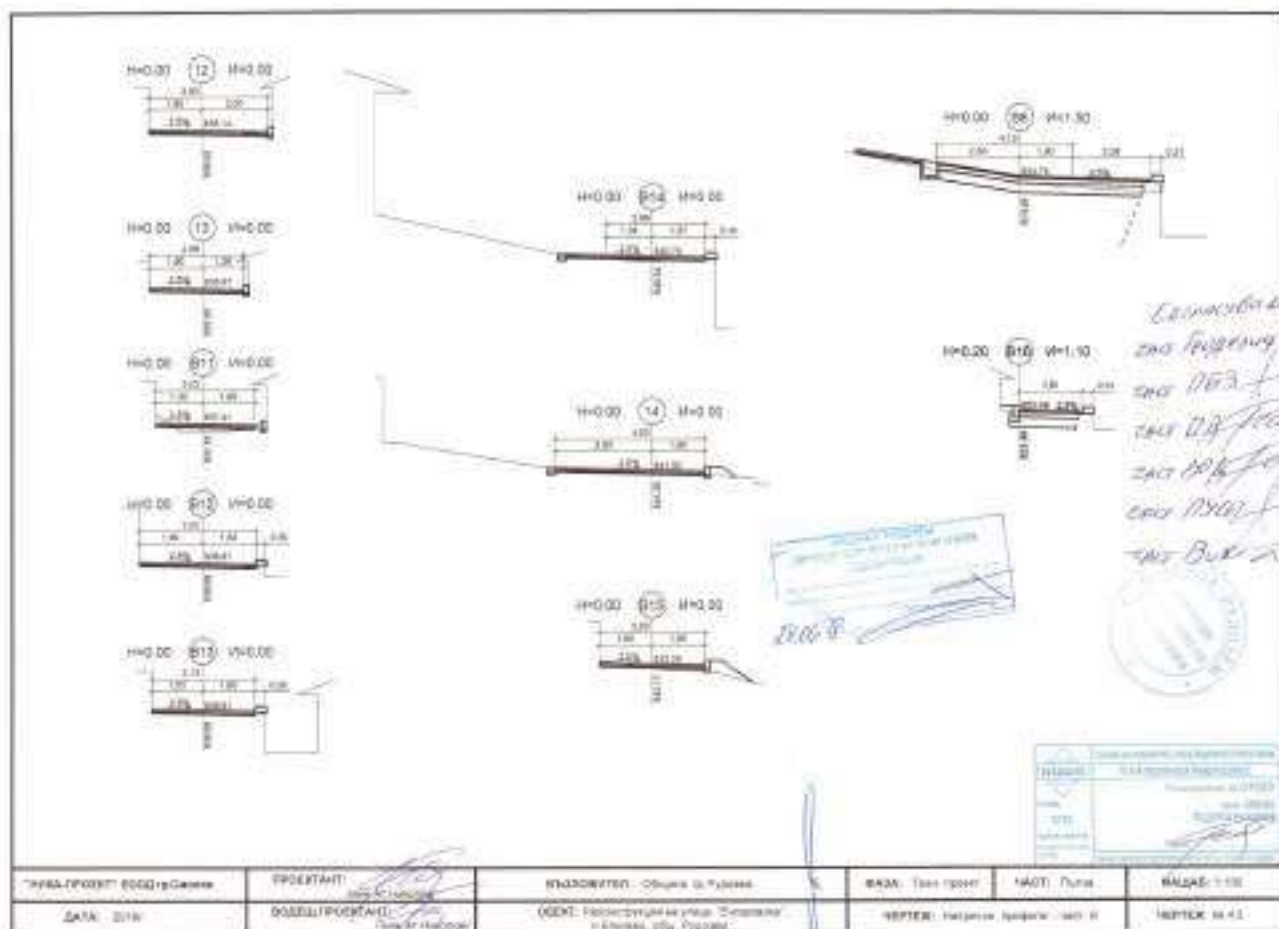
| | |
|---------------------------------|----|
| 1 СИТУАЦИЯ | -1 |
| 2. НАДТЪЖЕН ПРОФИЛ | -1 |
| 3.ТИПОВИ НАПРЕЧНИ ПРОФИЛИ | -1 |
| 4.1.НАПРЕЧНИ ПРОФИЛИ ЧАСТ - I | -1 |
| 4.2.НАПРЕЧНИ ПРОФИЛИ ЧАСТ - II | -1 |
| 4.3.НАПРЕЧНИ ПРОФИЛИ ЧАСТ - III | -1 |
| 5.ПЛАН ОТВОДНЯВАНЕ | -1 |
| 6.ПОДПОРНАИ СТЕНАИ № 1 и 2 | -1 |
| 7.ПОДПОРНА СТЕНА № 3 | -1 |
| 8.ПОДПОРНА СТЕНА № 4 | -1 |
| 9.ПОДПОРНА СТЕНА № 5 | -1 |
| 10.ПОДПОРНА СТЕНА № 6 | -1 |
| 11.ПОДПОРНА СТЕНА № 7 | -1 |
| 12.ДЕТАЙЛ СТОМАНЕН ПАРАПЕТ | -1 |

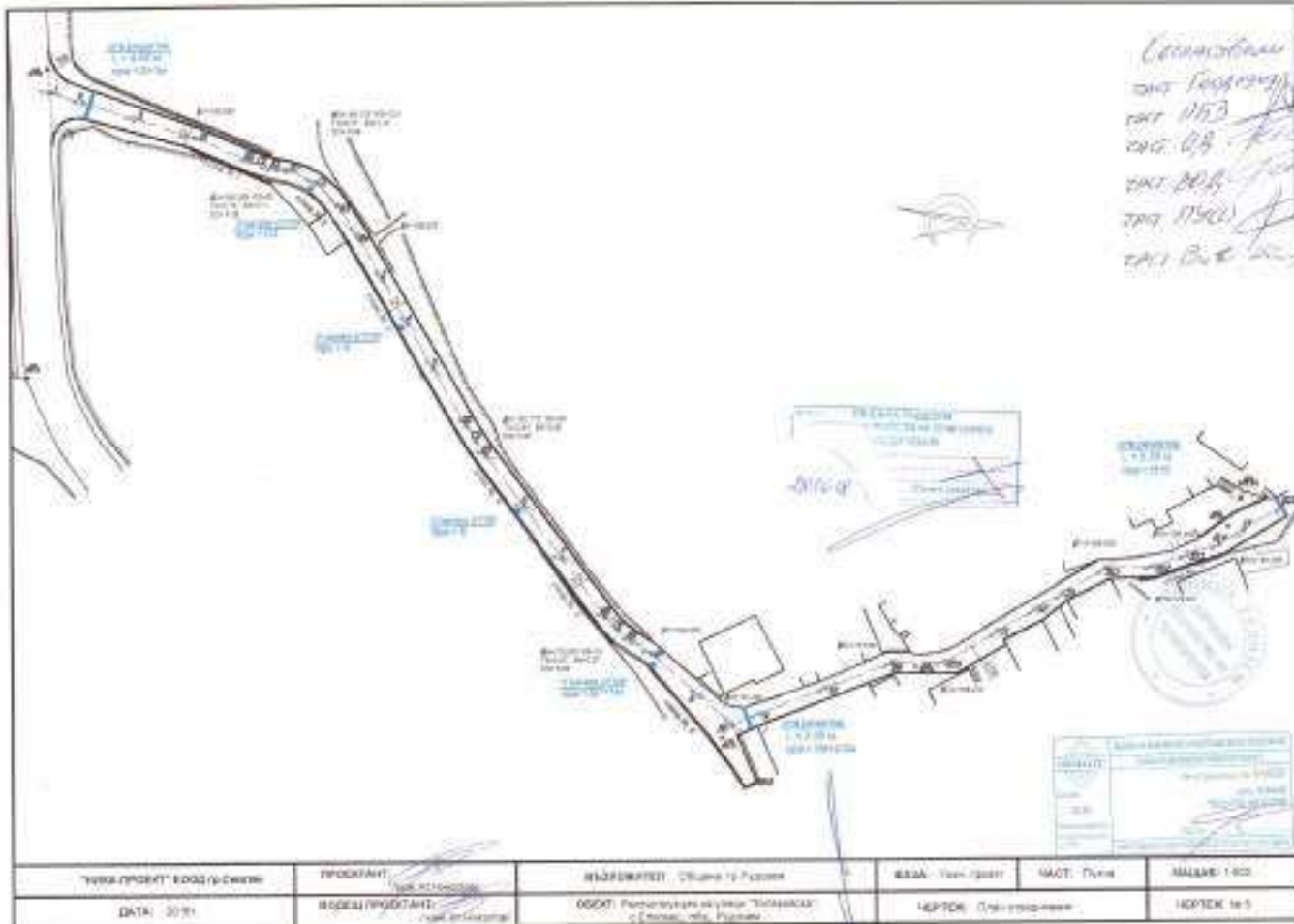
ОБЩО: 14 БР.

| | |
|---|-------------------------------|
|  | МАШИНАРИ И ИНЖЕНЕРИ |
| | ОУД "ОБЛАСТЕН ИНЖЕНЕРСКИ ОУД" |
| | Инженеринг № 04820 |
| | СЪСТАВИЛ: /инж.Ат.Николов/ |

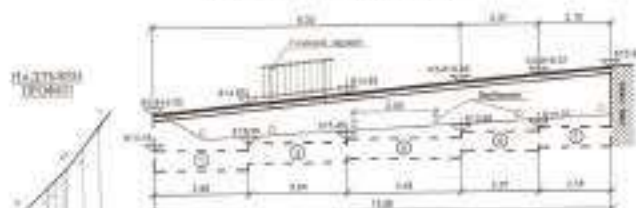








PAKISTAN HITTAL NA STEHANALI MILIM



PAATHAT ERUPU HA CHINAMU



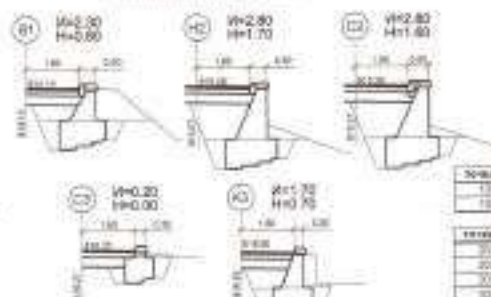
PAPEL SACUDIDA



11 MAY 2004



PLANTIERE WITTEBOCKEN 10.1.1991

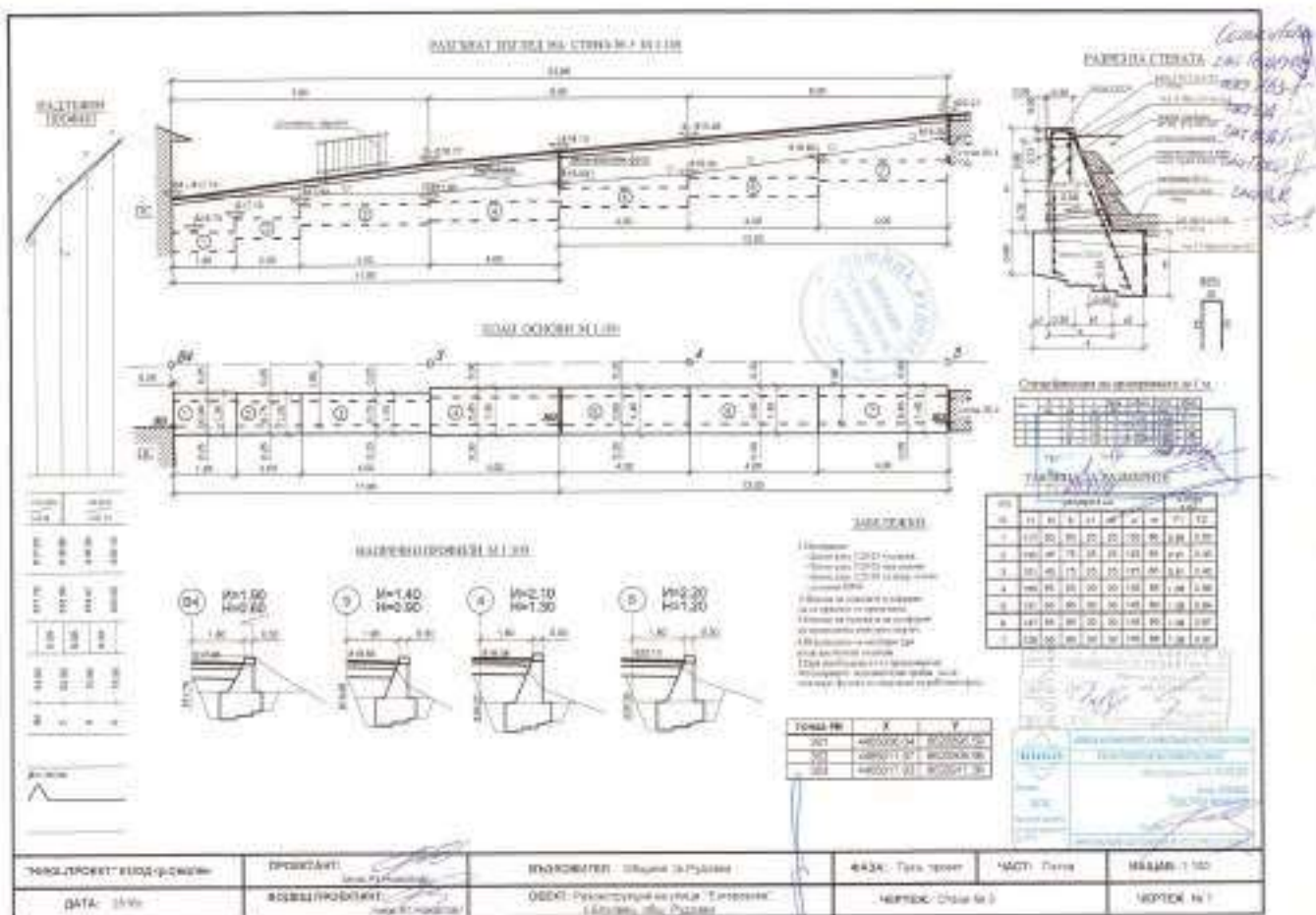


| 20-00000 | X | Y |
|----------|-------------|-------------|
| 101 | 44000000.00 | 80000000.00 |
| 102 | 44000000.00 | 80000000.00 |

| 20-00000 | Z | H |
|----------|-------------|-------------|
| 101 | 44000000.00 | 80000000.00 |
| 102 | 44000000.00 | 80000000.00 |
| 103 | 44000000.00 | 80000000.00 |
| 104 | 44000000.00 | 80000000.00 |

| ANO | passageiros em mil | | | | | | a bordo | |
|-----|--------------------|------|------|------|------|------|---------|-------|
| | 1970 | 1971 | 1972 | 1973 | 1974 | 1975 | 1976 | 1977 |
| 1 | 1.004 | 800 | 800 | 780 | 780 | 780 | 780 | 8.000 |
| 2 | 1.004 | 800 | 800 | 780 | 780 | 780 | 780 | 8.000 |
| 3 | 1.004 | 800 | 800 | 780 | 780 | 780 | 780 | 8.000 |
| 4 | 1.004 | 800 | 800 | 780 | 780 | 780 | 780 | 8.000 |
| 5 | 1.004 | 800 | 800 | 780 | 780 | 780 | 780 | 8.000 |
| 6 | 1.004 | 800 | 800 | 780 | 780 | 780 | 780 | 8.000 |
| 7 | 1.004 | 800 | 800 | 780 | 780 | 780 | 780 | 8.000 |

[illegible]

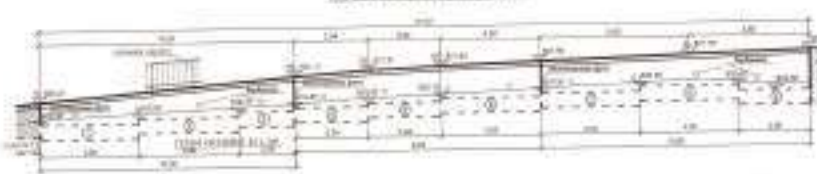


PLAN (1:100)



| NO | UJIAN | WAKTU | TEMPERATUR |
|----|------------|-------|------------|
| 1 | 10/10/2019 | 08.00 | 28.5 |
| 2 | 10/10/2019 | 09.00 | 29.0 |
| 3 | 10/10/2019 | 10.00 | 29.5 |
| 4 | 10/10/2019 | 11.00 | 30.0 |
| 5 | 10/10/2019 | 12.00 | 30.5 |
| 6 | 10/10/2019 | 13.00 | 31.0 |
| 7 | 10/10/2019 | 14.00 | 31.5 |
| 8 | 10/10/2019 | 15.00 | 32.0 |
| 9 | 10/10/2019 | 16.00 | 32.5 |
| 10 | 10/10/2019 | 17.00 | 33.0 |

SKEMA KONSTRUKSI JEMBATAN



ALAT UKUR



ALAT UKUR



SKEMA KONSTRUKSI



Daftar Isi

| NO | UJIAN | WAKTU | TEMPERATUR |
|----|------------|-------|------------|
| 1 | 10/10/2019 | 08.00 | 28.5 |
| 2 | 10/10/2019 | 09.00 | 29.0 |
| 3 | 10/10/2019 | 10.00 | 29.5 |
| 4 | 10/10/2019 | 11.00 | 30.0 |
| 5 | 10/10/2019 | 12.00 | 30.5 |
| 6 | 10/10/2019 | 13.00 | 31.0 |
| 7 | 10/10/2019 | 14.00 | 31.5 |
| 8 | 10/10/2019 | 15.00 | 32.0 |
| 9 | 10/10/2019 | 16.00 | 32.5 |
| 10 | 10/10/2019 | 17.00 | 33.0 |

DAFTAR ISI

| NO | UJIAN | WAKTU | TEMPERATUR |
|----|------------|-------|------------|
| 1 | 10/10/2019 | 08.00 | 28.5 |
| 2 | 10/10/2019 | 09.00 | 29.0 |
| 3 | 10/10/2019 | 10.00 | 29.5 |
| 4 | 10/10/2019 | 11.00 | 30.0 |
| 5 | 10/10/2019 | 12.00 | 30.5 |
| 6 | 10/10/2019 | 13.00 | 31.0 |
| 7 | 10/10/2019 | 14.00 | 31.5 |
| 8 | 10/10/2019 | 15.00 | 32.0 |
| 9 | 10/10/2019 | 16.00 | 32.5 |
| 10 | 10/10/2019 | 17.00 | 33.0 |

DAFTAR ISI

| NO | UJIAN | WAKTU | TEMPERATUR |
|----|------------|-------|------------|
| 1 | 10/10/2019 | 08.00 | 28.5 |
| 2 | 10/10/2019 | 09.00 | 29.0 |
| 3 | 10/10/2019 | 10.00 | 29.5 |
| 4 | 10/10/2019 | 11.00 | 30.0 |
| 5 | 10/10/2019 | 12.00 | 30.5 |
| 6 | 10/10/2019 | 13.00 | 31.0 |
| 7 | 10/10/2019 | 14.00 | 31.5 |
| 8 | 10/10/2019 | 15.00 | 32.0 |
| 9 | 10/10/2019 | 16.00 | 32.5 |
| 10 | 10/10/2019 | 17.00 | 33.0 |

| NO | UJIAN | WAKTU | TEMPERATUR |
|----|------------|-------|------------|
| 1 | 10/10/2019 | 08.00 | 28.5 |
| 2 | 10/10/2019 | 09.00 | 29.0 |
| 3 | 10/10/2019 | 10.00 | 29.5 |
| 4 | 10/10/2019 | 11.00 | 30.0 |
| 5 | 10/10/2019 | 12.00 | 30.5 |
| 6 | 10/10/2019 | 13.00 | 31.0 |
| 7 | 10/10/2019 | 14.00 | 31.5 |
| 8 | 10/10/2019 | 15.00 | 32.0 |
| 9 | 10/10/2019 | 16.00 | 32.5 |
| 10 | 10/10/2019 | 17.00 | 33.0 |



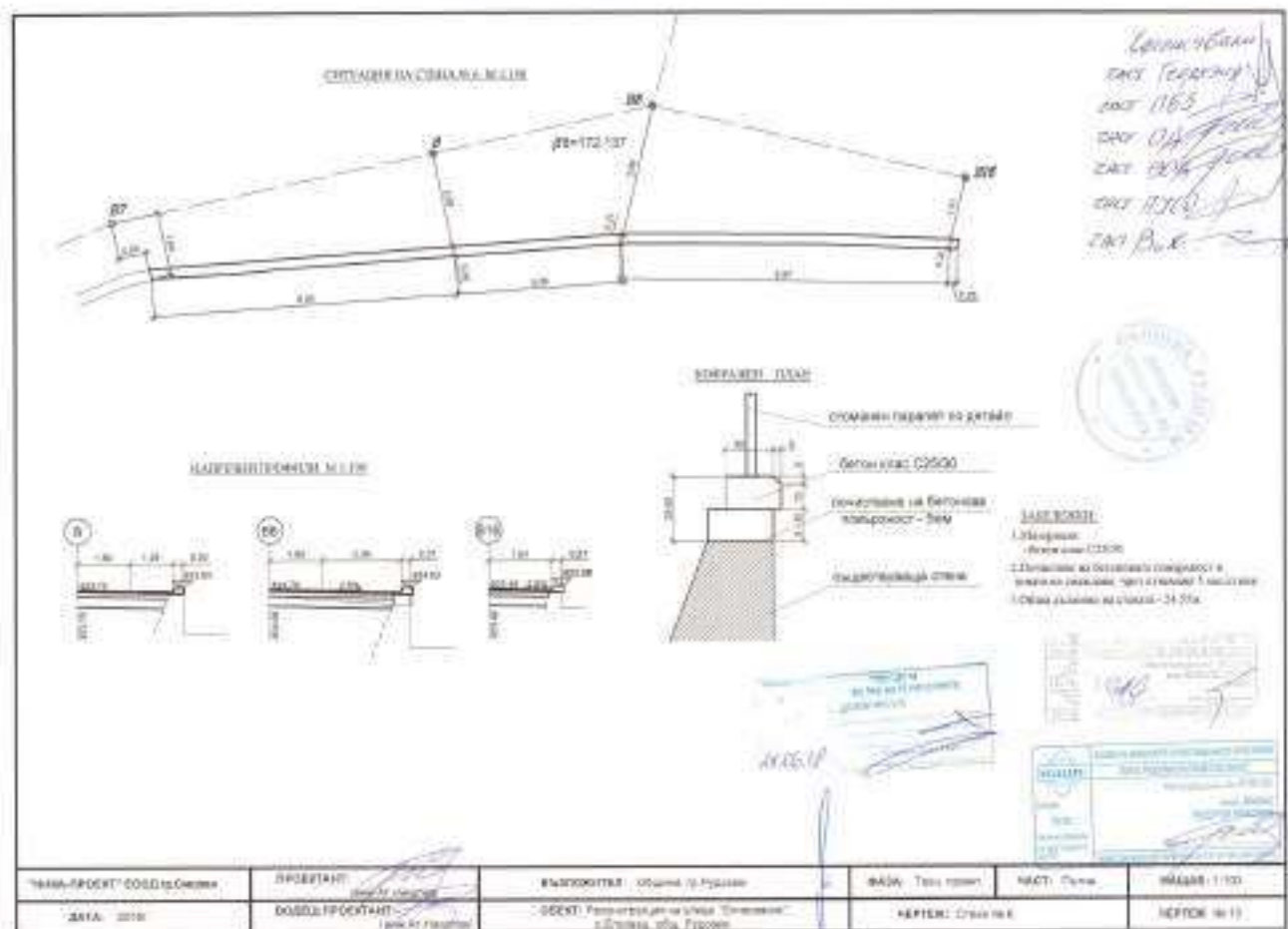
| | | | | |
|----------------------|-------------|---------------|---------------|---------------|
| ALAMAT: Jl. Raya ... | NO. HP: ... | NO. KIRI: ... | NO. KIRI: ... | NO. KIRI: ... |
| ALAMAT: Jl. Raya ... | NO. HP: ... | NO. KIRI: ... | NO. KIRI: ... | NO. KIRI: ... |

PATRICK M. HOGAN, Editor

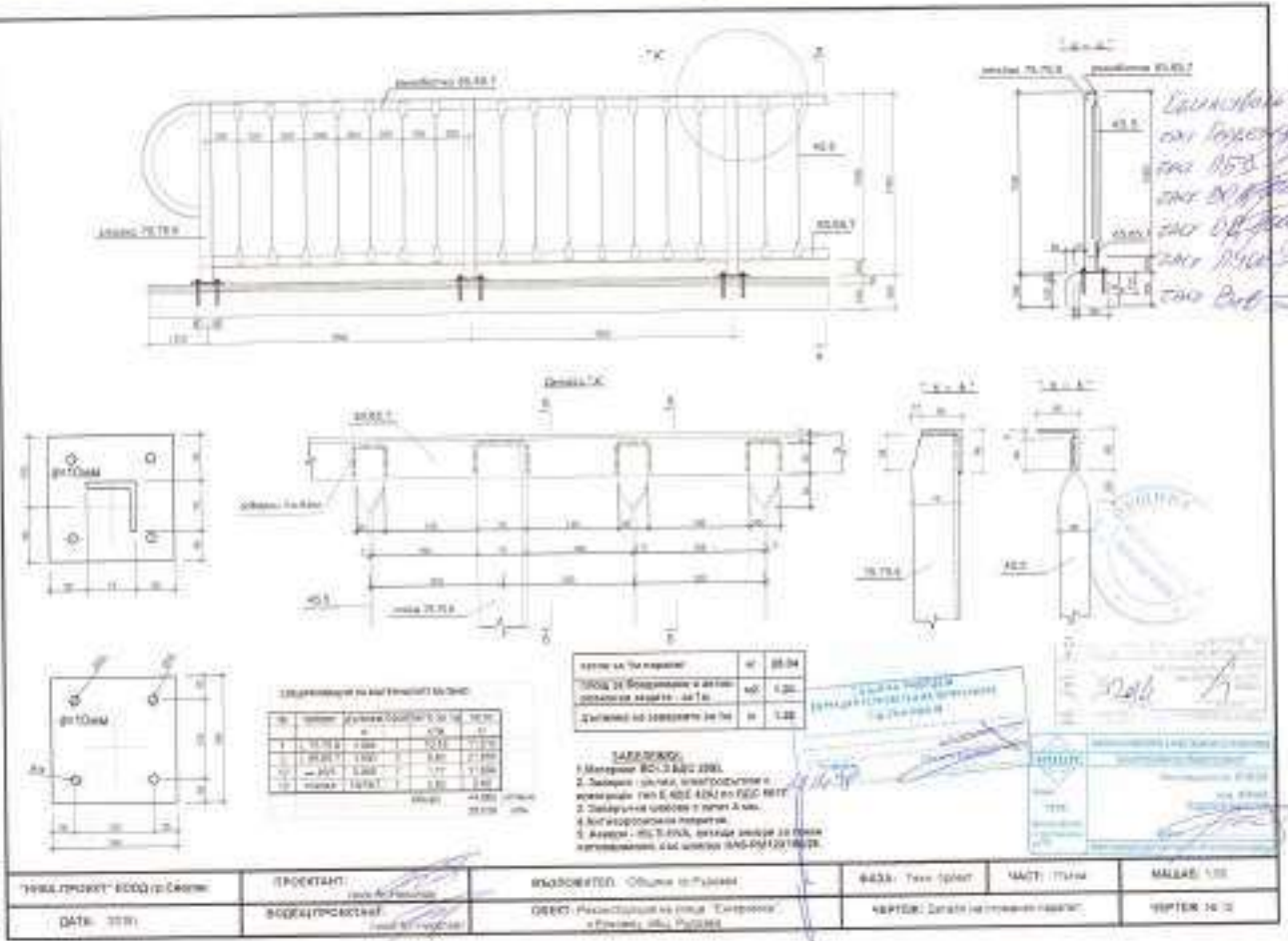


ЗАКЛЮЧЕНИЕ
 1. Изготовлен:
 (Имя и Ф.И.О.)
 2. Не-активная алгебраическая поделка в
 форме из (материала, цвета, размера) + (ссылка на
 3. Цена изделия в рублях - 20,000.

[illegible]



| | | | | | |
|-----------------------------|----------------|---------------------------------------|-------------------|-----------------|-----------------|
| 19494-PROCT COLLOID Osmosis | PROCTANT | PROCTOCHITOL Osmosis (Proctant) | DATA: Test result | NACT: Name | WAGAS: 1/100 |
| DATA: 2010 | DOSE: PROCTANT | DOSE: PROCTOCHITOL Osmosis (Proctant) | HEPES: 0.000000 | HEPES: 0.000000 | HEPES: 0.000000 |



СТАТИЧЕСКИ ИЗЧИСЛЕНИЯ НА ПОДПОРНИ СЕНИ

УТВЪРЖДАВАМ:

Обект: Реконструкция на улица "Енгеровска", с.Елховец, общ.Рудозем

Част: Пътна

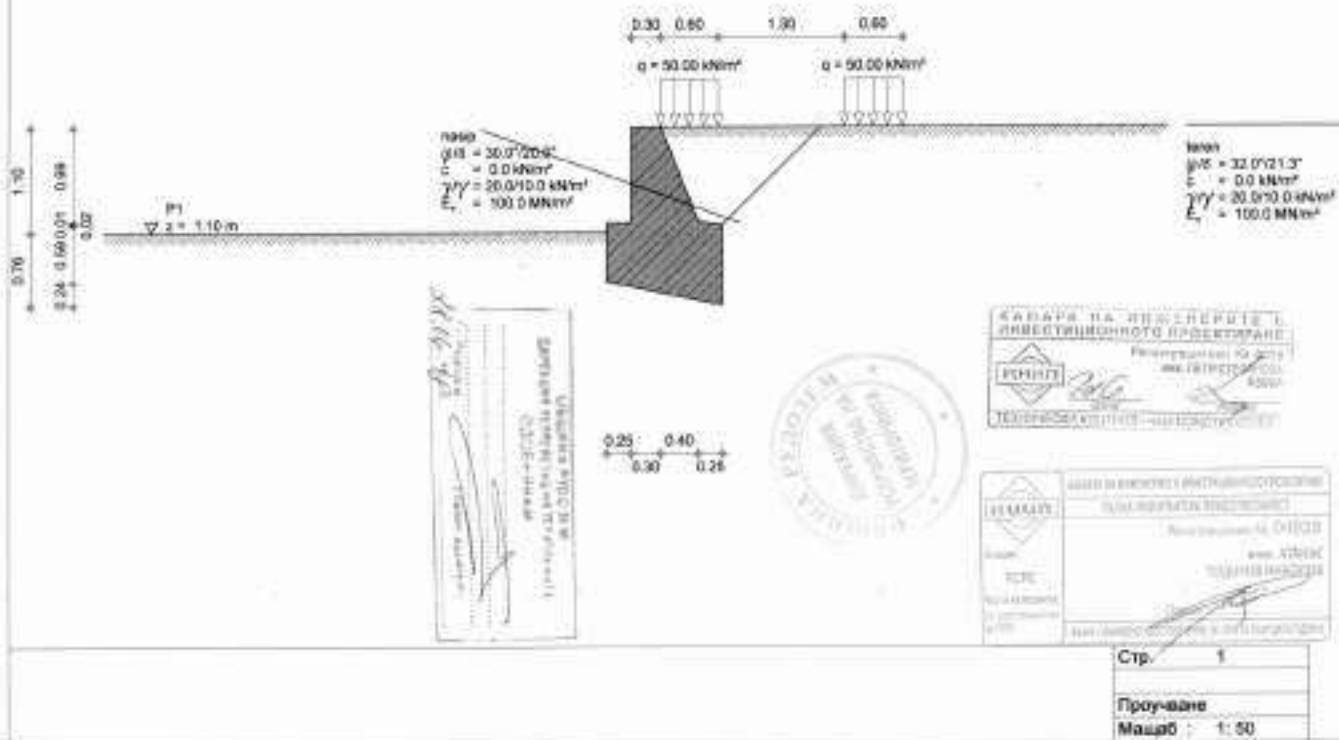
Фаза: Технически проект

Инвеститор: Община Рудозем



Водещ проектант: /инж.Ам.Николов/

2016 год.
гр.Смолян



Програма DC-Cantilever- Авторско право 2004-2016 DC-Software Doster & Christmann GmbH, D-81245 Мюнхен

Входен файл: E:\projekti\16\RUDOZEM\16\ENGEROVSKA\ENGEROVZI-PAT\SMateri\ENG\ENG-D-H1.dbm

Анализ на ъглова подпорна стена според (Еврокод 7)

Анализ с метод на комбиниране 2

Комбинация с частни коеф. на сигурност от групи A1 + M1 + R2

Данни за системата

Връх на стената: свободен
Вид земен натиск: Активен земен натиск
Вид почва: несвързани почви
Коефициент на земен натиск според DIN 4085:2011
Минимален коефициент на земен натиск: 0.20

Геометрия на стената

Височина на стената 1.00 m
Дебелина на стената отгоре 0.30 m
Дебелина на стената отдолу 0.70 m
Широчина на фундамента откъм въздушната страна 0.25 m
Дебелина на фундамента откъм въздушната страна 0.60 m с наклон 0.05 m
Широчина на фундамента откъм масива 0.25 m
Дебелина на фундамента откъм масива 0.82 m с наклон -0.02 m

Данни за почв. пластове

| | nasip | teren |
|------------------------------------|----------------|--------|
| Височ. на слой Δh | [m] 1.00 | 98.98 |
| Вътр. триене $\text{cal } \varphi$ | [°] 30.00 | 32.00 |
| Акт. триене на стената δ_s | [°] 20.00 | 21.33 |
| Пас. триене на стената δ_p | [°] -20.00 | -21.33 |
| Кохезия $\text{cal } c_s$ | [kN/m²] 0.00 | 0.00 |
| Обемно тегло на почвата γ | [kN/m³] 20.00 | 20.00 |
| Водонаситено обемно тегло γ | [kN/m³] 10.00 | 10.00 |
| Модули на коравина E_s | [MN/m²] 100.00 | 100.00 |

Коефициенти на земен натиск

| | (активен) | 0.279 | 0.256 |
|--|-----------|-------|-------|
| Коефициент на земен натиск K_{act} | (активен) | 0.279 | 0.256 |
| Коеф. на съпротивл. на почвата K_{res} | (пасивен) | 5.737 | 6.831 |
| Коефициент $\text{upload } K_{res}$ | (пасивен) | 5.737 | 6.831 |

Коефициенти на земен натиск при наклон на стената α

| | teren | teren | teren | teren |
|--|----------------|-------|-------|-------|
| Височина на сектор Δh | [m] 1.00 | 0.80 | 0.07 | 98.14 |
| наклон на стената α_s | [град.] -22.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 |
| наклон на стената α_p | [град.] 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 |
| Коефициент на земен натиск K_{act} | (активен) | 0.374 | 0.256 | 0.256 |
| Коефициент $\text{upload } K_{act}$ | (активен) | 0.374 | 0.256 | 0.256 |
| Коеф. на съпротивл. на почвата K_{res} | (пасивен) | 6.831 | 6.831 | 6.831 |
| Коефициент $\text{upload } K_{res}$ | (пасивен) | 6.831 | 6.831 | 6.831 |

Натоварване на стената и прил. товари

Вс. товари и срязващи сили се отнасят за шир.на стена от 1 m

Разпр. товари върху земната основа (g = постоянни, p = полезни)

| Случай на: | q [kN/m ²] | x_A [m] | x_C [m] | Дълбоч. [m] | Тип | γ | ψ |
|------------|-----------------------------|--------------|--------------|----------------|-----|----------|--------|
| hk30 | p 50.00 | 0.00 | 0.80 | 0.00 | 0 | 1.50 | 1.00 |
| | p 50.00 | 1.90 | 2.50 | 0.00 | 0 | 1.50 | 1.00 |

Прилагане на блокови товари:

0 = Стандартно: според DIN 4085:2011

Частни коефициенти на сигурността за равновесие (EQU)

| | | | |
|------------|------------|------------|------------|
| γ - | $G_{,stb}$ | $G_{,dst}$ | $Q_{,dst}$ |
| | 0.90 | 1.10 | 1.50 |

Частни коефициенти на сигурността за хидравлично разрушение (HYD)

| | | | |
|------------|------------|------------|------|
| γ - | $G_{,stb}$ | $Q_{,dst}$ | H |
| | 0.90 | 1.50 | 1.35 |

Частни коефициенти на сигурността за разрезни усилия (STR), за проверка срещу хлъзгане (GEO), за носеща способност на земната основа (GEO)

| | | | | | | | | | | | | | |
|------------|------|-------|------|------|-------|------|-------|-------|-------|-----------|------|-------|-------|
| γ - | G | $E0g$ | W | L | $E0l$ | Q | Q_v | E_p | W_g | φ | c | R,h | R,v |
| | 1.35 | 1.35 | 1.35 | 1.35 | 1.35 | 1.50 | 1.50 | 1.40 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.10 | 1.40 |

Частни коефициенти на сигурността за устойчивост на откос (GEO)

| | | | | | | | | | | | |
|------------|------|-------|------|------|-------|------|-------|-------|-------|-----------|------|
| γ - | G | $E0g$ | W | L | $E0l$ | Q | Q_v | E_p | W_g | φ | c |
| | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.30 | 1.30 | 1.00 | 1.00 | 1.25 | 1.25 |

| | |
|------------|--|
| γ - | Частен коеф. на сигурност на ... |
| H | Напор |
| $G_{,stb}$ | благоприятни постоянни въздействия |
| $G_{,dst}$ | неблагоприятни постоянни въздействия |
| $Q_{,dst}$ | неблагоприятни променливи въздействия |
| G | Земен натиск от собствено тегло почва (без земен натиск в покой) |
| $E0g$ | Земен натиск в покой от собствено тегло на почва |
| W | неблагоприятно действащ хидростатичен натиск |
| L | постоянни товари (без земен натиск в покой) |
| $E0l$ | Земен натиск в покой от постоянни товари |
| Q | Въздействия от подвижен товар |
| Q_v | Въздействие от жп транспорт |
| E_p | Съпротивление на земната основа |
| W_g | благоприятно действащ хидростатичен натиск |
| φ | Коеф. на триене $\tan \varphi$ |
| c | Кохезия c |
| R,h | Съпротивление срещу хлъзгане |
| R,v | Носимоспособност на земната основа |



Случай на натов. hk30

Нормативен земен и хидр. натиск (без коефициенти на сигурност)

Разпределение на земен натиск за натоварване върху стената от върха ѝ

| Дълбоч. z [m] | e_z -колич. [kN/m ²] | e_z -почва+безкр.пл. [kN/m ²] | e_z -Огр.прилож.тов. [kN/m ²] |
|------------------|---------------------------------------|--|--|
| 0.00 | 18.719 | 0.000 | 18.719 |
| 0.61 | 23.140 | 4.577 | 18.562 |
| 0.61 | 4.577 | 4.577 | 0.000 |
| 0.89 | 6.660 | 6.660 | 0.000 |
| 0.89 | 16.174 | 6.660 | 9.514 |
| 0.89 | 16.591 | 7.412 | 9.180 |

Разпределение на земен натиск за изследване на устойчивостта от ниво терен = 0.00 m

| Дълбоч. z [m] | e_z -колич. [kN/m ²] | e_z -почва+безкр.пл. [kN/m ²] | e_z -Огр.прилож.тов. [kN/m ²] |
|------------------|---------------------------------------|--|--|
| 0.00 | 18.719 | 0.000 | 18.719 |
| 0.03 | 18.961 | 0.250 | 18.710 |
| 0.03 | 16.825 | 0.222 | 16.603 |
| 0.50 | 19.952 | 3.299 | 16.653 |
| 0.50 | 3.299 | 3.299 | 0.000 |
| 0.61 | 4.059 | 4.059 | 0.000 |
| 0.80 | 5.317 | 5.317 | 0.000 |
| 0.80 | 14.909 | 5.317 | 9.592 |
| 0.89 | 15.160 | 5.906 | 9.255 |
| 0.99 | 15.445 | 6.573 | 8.873 |
| 0.99 | 13.944 | 5.072 | 8.873 |
| 1.79 | 14.999 | 9.171 | 5.829 |

(изчислено за еквивалентна стена под ϕ_s от z = 0.03 m, с $\delta_s = \varphi$)

Фаза P1

Строит. фаза: Дълбочина = 0.51 m над долен ръб фонд.

Проявяване на земния натиск при 0.0 %

Пасивен з.натиск за оразм. на стената

| Дълбоч. z [m] | $e_{z,h,k,max}$ [kN/m ²] |
|------------------|---|
| 0.000 | 0.000 |
| 0.990 | 0.000 |

Колич. E_{pi} = 0.000 kN/m

Пасивен з.натиск за устойчивост

| Дълбоч. z [m] | $e_{z,h,k,max}$ [kN/m ²] |
|------------------|---|
| 0.000 | 0.000 |
| 1.790 | 0.000 |

Колич. E_{pi} = 0.000 kN/m

Временни товари от съставни части на стената (на лин.м. от стената)

| | |
|---|---|
| Собств. тегло на стената: | 25.40 kN |
| Собств. тегло фундам. откъм възд. страна: | 3.98 kN, рамо към ос на тежестта на фундам.: 0.47 m |
| Собств. тегло фундам. откъм масив: | 5.16 kN, рамо към ос на тежестта на фундам.: 0.48 m |
| Временно натов. на фундам. откъм масив: | 2.28 kN, рамо към ос на тежестта на фундам.: 0.30 m |

Натоварване и разрезни усилия на стената (характерист.)

Всички стойности на лин.м. стена се отнасят за оста през центъра на тежестта
(Деформации включително наклоняване от слягане)

| Дълбочина z | Хидростатичен натиск | Деформация | Огъващ момент | Срязваща сила |
|-------------|----------------------|------------|---------------|---------------|
| [m] | h_k [kN/m] | w [mm] | M_k [kNm] | V_k [kN] |
| 0.000 | 23.17 | 2.7 | 0.00 | 0.00 |
| 0.611 | 29.52 | 1.7 | -2.46 | -16.11 |
| 0.611 | 8.01 | | | |
| 0.889 | 10.98 | 1.3 | -6.96 | -18.75 |
| 0.889 | 22.00 | | | |
| 0.990 | 22.69 | 1.2 | -8.50 | -20.99 |

| | | | | | | | | |
|---------|---------|--------|--------|--------|---------|--------|--------|-------|
| Етап P1 | макс. M | 0.00 | доп. Q | 0.00 | макс. Q | 0.00 | доп. M | 0.00 |
| | мин. M | -8.50 | доп. Q | -20.99 | мин. Q | -20.99 | доп. M | -8.50 |
| | макс. w | 2.7 mm | | | | | | |

Надлъжен товар върху стената

| Дълбочина z | Надлъжен товар | Нормална сила |
|-------------|----------------|---------------|
| [m] | n_k [kN/m] | N_k [kN] |
| 0.000 | 20.17 | 0.00 |
| 0.611 | 29.25 | -15.10 |
| 0.611 | 16.54 | |
| 0.889 | 20.72 | -20.29 |
| 0.889 | 27.23 | |
| 0.990 | 28.51 | -23.08 |

Разрезни усилия в основната фуга

(изчислено при земен натиск за изследване на устойчивостта)

$N_k = -70.47$ kN, $Q_k = -11.32$ kN, $M_k = -14.61$ kNm

Ексцентр. $e_k = 0.21$ m

Напрежение в почвата под основната фуга

$\sigma_{1z} = 167.280$ kN/m², $\sigma_{2z} = 0.000$ kN/m², Ширина на натискната зона: 1.18 m

Нормални напрежения в основата $\sigma_{0,z} = 125.460$ kN/m² < изм. ст-ст за носимосп. на основата $\sigma_{0,z} = 250.000$ kN/m²

Нат. на почвата под основата за оразм. на стената

$\sigma_{1z} = 181.026$ kN/m², $\sigma_{2z} = 0.000$ kN/m², Ширина на натискната зона: 1.13 m

Проверка на стабилността в LS EQU

$E_{0,ok} = 0.00$ kNm <= $E_{0,ed} = 22.81$ kNm

*** Проверката е изпълнена ***

Проверка срещу хлъзгане в Метод на комбиниране 2

| | характерист. | Оразмерителни стойности |
|--|--------------|-------------------------|
| Натоварване T | = 11.32 kN | 17.00 kN |
| Съпротивл. на з. основа E_p (0%) | = 0.00 kN | 0.00 kN |
| Натоварване V | = 70.47 kN | |
| Ъгъл на вътр. триене при осн. δ | = 21.33 ° | |
| Съпротивл. срещу хлъзгане R_k | = 27.52 kN | 25.02 kN |
| Проверка: $T_d / (R_{k,z} + E_{0,z})$ | = 0.68 < 1.0 | |

*** Проверката е изпълнена ***

Проверка срещу хлъзгане в хоризонталната еквивалентна хлъзгателна fuga

| | характерист. | Сравнителни стойности |
|--|--------------|--------------------------------|
| Натоварване T | = 24.91 kN | 36.02 kN |
| Съпротивл. на з. основа E _z | = 0.00 kN | 0.00 kN |
| Натоварване | = 69.82 kN | |
| Ъгъл на вътр. триене при осн. δ | = 32.00 ° | |
| Съпротивл. срещу хлъзгане R _t | = 27.27 kN | 39.66 kN |
| Проверка: $T_d / (R_{t,d} + E_{z,d})$ | = 0.91 < 1.0 | *** Проверката е изпълнена *** |

Проверка за носеща способност на земната основа в Метод на комбиниране 2

| Натоварване | Нормативно | Изчислителни стойности |
|--|--------------|------------------------|
| Приложен товар P | = 668.88 kN | 987.61 kN |
| Хоризонтален товар H | = 249.08 kN | 169.96 kN |
| Момент M | = 146.13 kNm | 215.56 kNm |
| Товари, отнасящи се за накл.дъно: | | |
| Надлъжно натоварване N | = 704.71 kN | |
| Напречно натоварване Q | = 113.18 kN | |
| наклон на резултантната $\tan(\delta_s) = Q/N$ | = 0.16 | |
| Посока на товара в напречно направление ω | = 90.00 ° | |

Размери

| | |
|------------------------------------|-----------|
| Дълбочина на котвата l | = 0.52 m |
| Еквивал. ширина b' | = 0.79 m |
| Еквивал. ширина в напр.направл. a' | = 10.00 m |

Резултати

| | |
|--|---------------------------|
| Ширина на фигурата на разрушение | = 3.28 m |
| Дълбочина на фигурата на разрушение | = 1.13 m |
| Критични коефициенти на почвата: | |
| γ над дъното на изкопа | = 20.00 kN/m ³ |
| γ под дъното на изкопа | = 20.00 kN/m ³ |
| Ъгъл на триене φ | = 32.00 ° |
| Кохезия c | = 0.00 kN/m ² |
| Инерционни коефициенти N _x , N _y , N _z | = 35.49 23.18 27.72 |
| Коефициенти за наклон на товара L _x , L _y , L _z | = 0.70 0.71 0.60 |
| Коефициенти на формата s _x , s _y , s _z | = 1.04 1.04 0.98 |
| Коефициент за наклон на дъното на изкопа ϕ_0 , b_x , b_y | = 0.76 0.77 0.77 |

Носимоспособност p_c

| | |
|---|--------------------------|
| = | 168.46 kN/m ² |
| Изчисл. стойност на носимоспособност R _d | = 1322.86 kN |
| Изчисл. стойност на товари N _d | = 987.61 kN |

Проверка: $N_d / R_d = 0.75 < 1.0$

*** Проверката е удовлетворена ***

Изчисление на слягането

отнесено към натоварването на почвата в означените точки

| | |
|---|--------------------|
| Слягане при ръба на фундамента откъм въздушната страна: | 1.3 mm |
| Слягане при ръба на фундамента откъм масива: | 0.0 mm (Повдигане) |

Анализ на сигурност за устойчивост на откос според Krey-Bishop в Метод на комбиниране 3

Резултантна повърх. на разрушаване: $x_u = -0.89$, $z_u = 1.71$ m, $r = 3.89$ m

Равнина на разрушаване от $x = -3.57$ m до 2.60 m

Изчисляване на компонентите на ламелата

| x_m | Ширина w | Собств. тегло | Тегло | Вода товар | Триене ъгъл ϕ | Кохезия c_u | Наклон ъгъл θ |
|-------|---------------|------------------|---------|---------------|-----------------------|----------------------|-------------------------|
| [m] | [m] | [kN/m] | [kN/m] | [kN/m] | [°] | [kN/m ²] | [°] |
| -2.39 | 0.77 | 11.73 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | -22.68 |
| -1.50 | 1.00 | 20.16 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | -9.07 |
| -0.78 | 0.45 | 9.62 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 1.66 |
| -0.28 | 0.55 | 4.97 | 59.44 * | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 9.07 |
| 0.33 | 0.65 | 2.36 | 20.09 * | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 18.18 |
| 0.83 | 0.35 | 12.41 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 26.15 |
| 1.50 | 1.00 | 26.39 | 65.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 37.91 |
| 2.30 | 0.60 | 5.72 | 39.03 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 55.12 |

* = товар от з. натиск под фундамента

| x_m | R^*T_i | R^*G^* $\sin(\theta)$ |
|-------|----------|----------------------------|
| [m] | [kNm/m] | [kNm/m] |
| -2.39 | 29.13 | -17.58 |
| -1.50 | 42.10 | -12.35 |
| -0.78 | 18.49 | 1.08 |
| -0.28 | 119.74 | 39.45 |
| 0.33 | 40.99 | 27.22 |
| 0.83 | 22.78 | 21.25 |
| 1.50 | 175.31 | 218.19 |
| 2.30 | 99.87 | 142.66 |

Сума:

548.41 419.93

Прилагане на носимосп. на почвата на $x = -2.77m$:

| Сила E_s | Момент |
|------------|--------|
| [kN/m] | [m] |
| 8.99 | 3.20 |

М задържащи
[kNm/m]
28.80

Въздействие $E_s =$ 419.93 [kN/m]
Реакции $R_u =$ 577.21 [kN/m]

$E_s/R_u = 0.73 < 1.0$

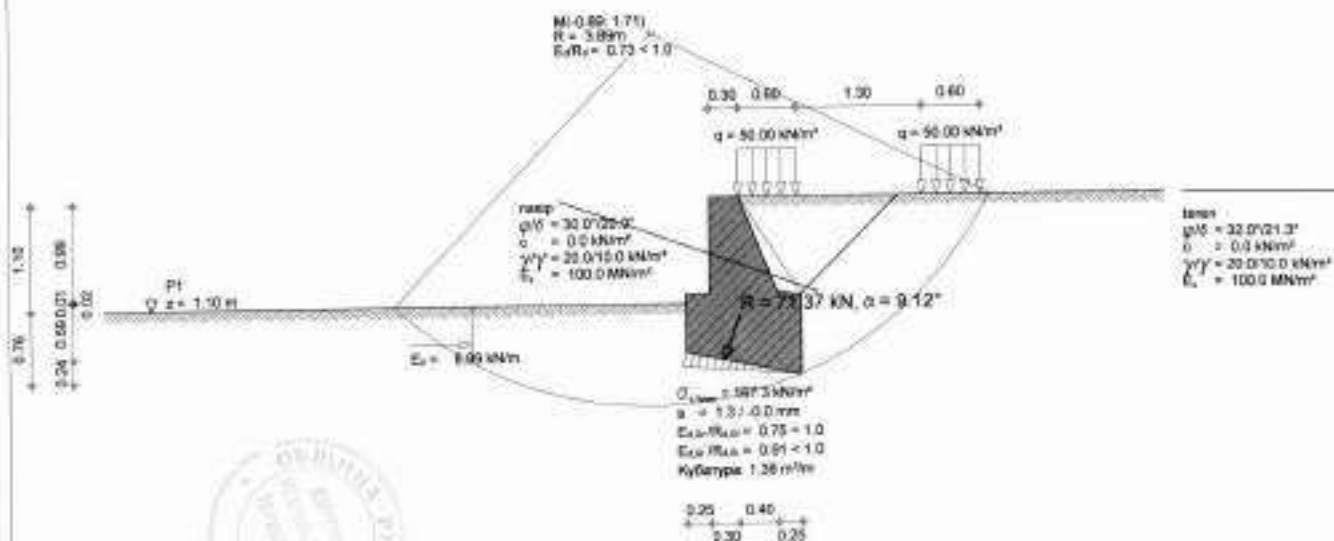
*** Проверката е изпълнена ***

Кубатура на стената

Кубатура на фундамента: 0.89 m³/m
Кубатура на стената: 0.49 m³/m

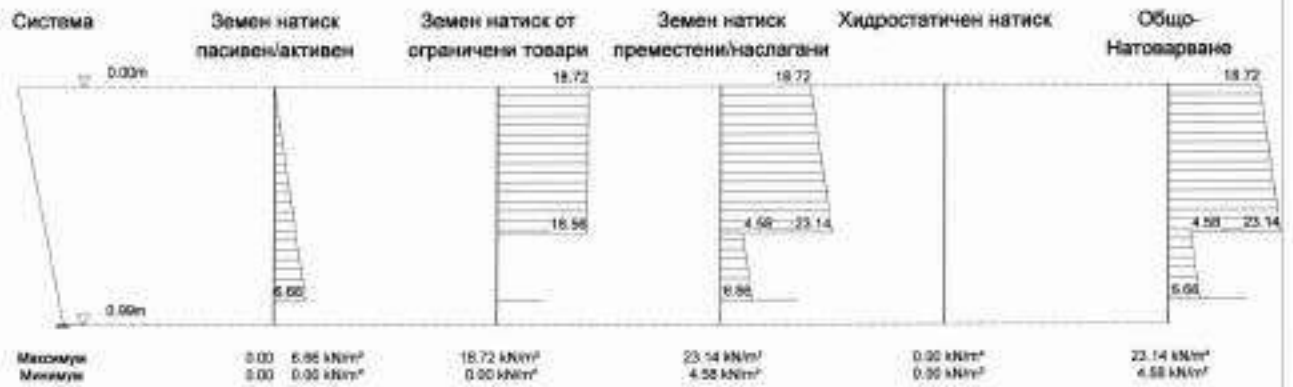
Обща кубатура: 1.38 m³/m





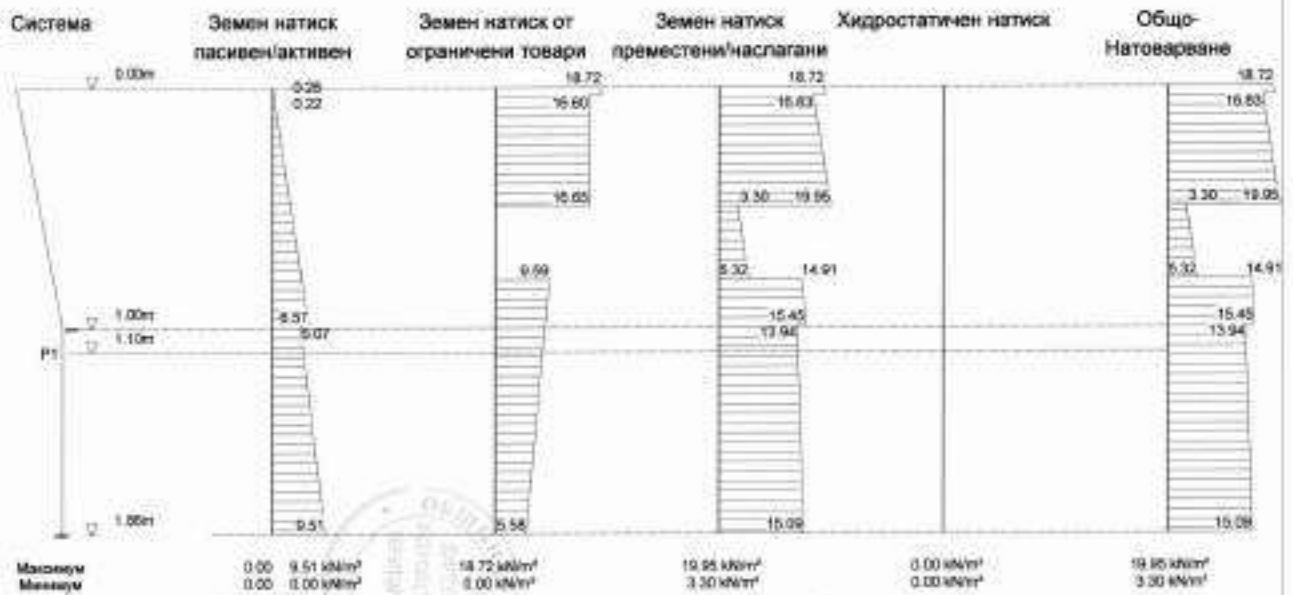
| | |
|-----------------|-------|
| Стр. | 8 |
| Фаза | P1 |
| Сл. на ниво K30 | |
| Мащаб : | 1: 50 |

Земен натиск върху стената (характерист.)



| | |
|-------------|------|
| Стр. | 9 |
| Фаза | P1 |
| Сл. на нате | M30 |
| Мащаб | 1:20 |

Земен натиск за устойчивост (характерист.)



Стр. 10
Фаз. P1
Сл. на нате h=30
Мащаб 1:20



| | |
|-----------|------|
| Стр. | 12 |
| Заобикаля | |
| Мащаб | 1:20 |

Оразмеряване на стоманобетона по Eurocode 2

Меродавни разрезни усилия (на лин. м. стена):

Коефициенти на сигурност

за товари:

 γ_f според Метод на комбиниране 2

за носимоспособност:

 $\gamma_m = 1.50$ (Бетон), 1.15 (Стомана)**Оразмерителни разрезни усилия**

| | | |
|--|---------------|--------------|
| меродавен огъващ момент | макс. $M_x =$ | -12.51 kNm/m |
| | доп. $N_x =$ | -32.43 kN/m |
| | при $z =$ | 0.99 m |
| меродавен огъващ момент | мин. $M_x =$ | -12.51 kNm/m |
| | доп. $N_x =$ | -32.43 kN/m |
| | при $z =$ | 0.99 m |
| меродавна срязваща сила (до разстояние d) | макс. $V_x =$ | 25.23 kN/m |
| | доп. $M_x =$ | -6.61 kNm/m |
| | доп. $N_x =$ | -24.60 kN/m |
| | при $z =$ | 0.74 m |

Стойности на материалите: Бетон C20/25 армировка: 500 (B)
Бетоново покритие на армировката d = 5.0 cm

Максимална армировка

при макс. M ($z = 0.99$ m): необход. A_s откъм въздушната страна = 9.10 cm²/m * (0.00)
при мин. M ($z = 0.99$ m): необход. A_s откъм масива = 9.10 cm²/m * (0.04)
при макс. V ($z = 0.74$ m): необход. Армировка за срязване A_{sv} = 0.00 cm²/m²
(наклон на натисковите диагонали $\theta = 21.8^\circ$, $V_{sd,z} = 177.67$ kN, $V_{sd,max} = 1387.35$ kN)
(за оразмеряване на срязване предвидена надлъжна армировка: необход. A_s в разрез)

Оразмеряване на стената на сегменти

| Дълбочина [m] | Огъващ момент M_x [kNm/m] | Осова сила N_x [kN/m] | Срязваща сила V_x [kN/m] | Арм. за огъване $A_{s,L}/A_{s,T}$ [cm ² /m] | Арм. за срязване [cm ² /m ²] |
|------------------|--------------------------------|----------------------------|-------------------------------|---|--|
| 0.00 | 0.00 / 0.00 | 0.00 / 0.00 | 0.00 | (0.00) 3.90* / 3.90* (0.00) | 0.00 |
| 0.10 | 0.22 / 0.22 | -3.01 / -3.01 | 3.52 | (0.00) 4.43* / 4.43* (0.00) | 0.00 |
| 0.20 | 0.13 / 0.13 | -6.23 / -6.23 | 7.19 | (0.00) 4.95* / 4.95* (0.00) | 0.00 |
| 0.30 | -0.27 / -0.27 | -9.65 / -9.65 | 10.99 | (0.00) 5.48* / 5.48* (0.00) | 0.00 |
| 0.40 | -0.99 / -0.99 | -13.26 / -13.26 | 14.93 | (0.00) 6.00* / 6.00* (0.00) | 0.00 |
| 0.50 | -2.05 / -2.05 | -17.08 / -17.08 | 19.01 | (0.00) 6.53* / 6.53* (0.00) | 0.00 |
| 0.60 | -3.45 / -3.45 | -21.09 / -21.09 | 23.23 | (0.00) 7.05* / 7.05* (0.00) | 0.00 |
| 0.70 | -5.67 / -5.67 | -23.62 / -23.62 | 24.74 | (0.00) 7.58* / 7.58* (0.00) | 0.00 |
| 0.74 | -6.61 / -6.61 | -24.60 / -24.60 | 25.23 | (0.00) 7.79* / 7.79* (0.00) | 0.00 |
| 0.80 | -8.05 / -8.05 | -26.13 / -26.13 | | (0.00) 8.10* / 8.10* (0.00) | |
| 0.90 | -10.49 / -10.49 | -28.95 / -28.95 | | (0.00) 8.63* / 8.63* (0.03) | |
| 0.99 | -12.51 / -12.51 | -32.43 / -32.43 | | (0.00) 9.10* / 9.10* (0.04) | |

Оразмеряване на фонд. откъм въздушната странамеродавен момент $M_x = 1.90$ kNm/m, Осова сила $N_x = -8.23$ kN/m, Срязваща сила $V_x = 0.00$ kN/mнеобход. $A_{s,L}$ = 8.62 cm²/m * (0.00) (на разрез)необход. $A_{s,T}$ = 8.62 cm²/m * (0.04) (на разрез)необход. Армировка за срязване A_{sv} = 0.00 cm²/m² (на разрез)(наклон на натисковите диагонали $\theta = -$, $V_{sd,z} = -$, $V_{sd,max} = -$)(за оразмеряване на срязване предвидена надлъжна армировка: необход. A_s в разрез)

Оразмеряване на фонд. откъм масива (без директни опорни възли)

меродавен момент $M_d = -2.86 \text{ kNm/m}$, Осова сила $N_d = 0.53 \text{ kN/m}$, Срязваща сила $V_d = 26.15 \text{ kN/m}$

необход. $A_{s1} = 10.61 \text{ cm}^2/\text{m} * (0.09)$ (на разрез)

необход. $A_{s2} = 10.61 \text{ cm}^2/\text{m} * (0.00)$ (на разрез)

необход. Армировка за срязване $A_{sv} = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m}^2$ (на разрез)

(наклон на натисковите диагонали $\varphi = 21.8^\circ$, $V_{Rd1} = 222.57 \text{ kN}$, $V_{Rd2} = 1941.01 \text{ kN}$)

(за оразмеряване на срязване предвидена надлъжна армировка, необход. A_s в разрез)

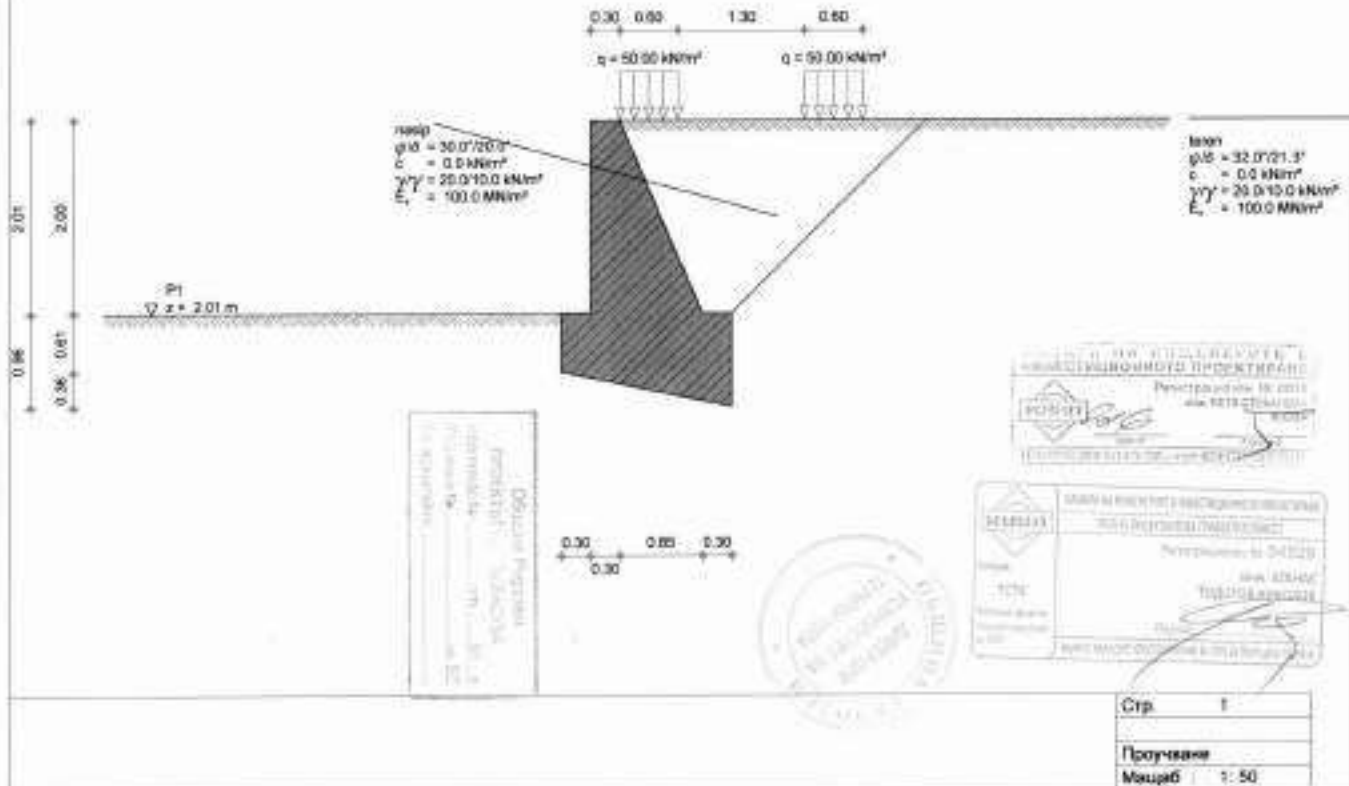
* = мин. армировка меродавна

(Стойности в скоби: статически необходима армировка без минимална армировка)

Заклучение

Всички проверки са изпълнени.





Програма DC-Cantilever- Авторско право 2004-2016 DC-Software Doster & Christmann GmbH, D-81245 Мюнхен

Входен файл: E:\proekti16\RUODOZEM16\ENGEROVZ\steri\ENG\ENG-D-H2.dbm

Анализ на ъглова подпорна стена според (Еврокод 7)

Анализ с метод на комбиниране 2

Комбинация с частни коеф. на сигурност от групи A1 + M1 + R2

Данни за системата

Върх на стената: свободен
Вид земен натиск: Активен земен натиск
Вид почва: несвързани почви
Коефициент на земен натиск според DIN 4085:2011
Минимален коефициент на земен натиск: 0.20

Геометрия на стената

Височина на стената 2.00 m
Дебелина на стената отгоре 0.30 m
Дебелина на стената отдолу 1.15 m
Ширина на фундамента откъм въздушната страна 0.30 m
Дебелина на фундамента откъм въздушната страна 0.60 m с наклон 0.06 m
Ширина на фундамента откъм масива 0.30 m
Дебелина на фундамента откъм масива 0.95 m с наклон -0.06 m

Данни за почв. пластове

| | nasip | teren |
|-------------------------------------|----------------|--------|
| Височ. на слой Δh | [m] 2.00 | 98.00 |
| Вътр. триене $\text{cal } \varphi'$ | [°] 30.00 | 32.00 |
| Ак. триене на стената δ_s | [°] 20.00 | 21.33 |
| Пас. триене на стената δ_p | [°] -20.00 | -21.33 |
| Кохезия $\text{cal } c_u'$ | [kN/m²] 0.00 | 0.00 |
| Обемно тегло на почвата γ | [kN/m³] 20.00 | 20.00 |
| Водонаситено обемно тегло γ' | [kN/m³] 10.00 | 10.00 |
| Модули на коравина E_s | [MN/m²] 100.00 | 100.00 |

Коефициенти на земен натиск

| | (активен) | 0.279 | 0.256 |
|--|-----------|-------|-------|
| Коефициент на земен натиск K_{act} | (активен) | 0.279 | 0.256 |
| Коефициент $\text{upload } K_{act}$ | (пасивен) | 5.737 | 6.831 |
| Коеф. на съпротивл. на почвата K_{act} | (пасивен) | 5.737 | 6.831 |

Коефициенти на земен натиск при наклон на стената α

| | teren | teren | teren | teren |
|--|----------------|-------|-------|-------|
| Височина на сектор Δh | [m] 2.00 | 0.89 | 0.08 | 97.03 |
| наклон на стената α_s | [град.] -23.03 | 0.00 | 0.00 | 0.00 |
| наклон на стената α_p | [град.] 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 |
| Коефициент на земен натиск K_{act} | (активен) | 0.378 | 0.256 | 0.256 |
| Коефициент $\text{upload } K_{act}$ | (активен) | 0.378 | 0.256 | 0.256 |
| Коеф. на съпротивл. на почвата K_{act} | (пасивен) | 6.831 | 6.831 | 6.831 |
| Коефициент $\text{upload } K_{act}$ | (пасивен) | 6.831 | 6.831 | 6.831 |

Натоварване на стената и прил. товари

Вс. товари и срязващи сили се отнасят за шир.на стена от 1 m

Разпр. товари върху земната основа (g = постоянни, p = полезни)

| Случай на | q | x_d | x_c | Дълбоч. | Тип | γ | ψ |
|-----------|----------------------|-------|-------|---------|-----|----------|--------|
| | [kN/m ²] | [m] | [m] | [m] | | | |
| hk30 | p | 50.00 | 0.00 | 0.60 | 0 | 1.50 | 1.00 |
| | p | 50.00 | 1.90 | 2.50 | 0 | 1.50 | 1.00 |

Прилагане на блокови товари:

0 = Стандартно: според DIN 4085:2011

Частни коефициенти на сигурност за равновесие (EQU)

| | | | |
|------------|-------|-------|-------|
| γ - | G.stb | G.dst | Q.dst |
| | 0.90 | 1.10 | 1.50 |

Частни коефициенти на сигурност за хидравлично разрушение (HYD)

| | | | |
|------------|-------|-------|------|
| γ - | G.stb | Q.dst | H |
| | 0.90 | 1.50 | 1.35 |

Частни коефициенти на сигурност за разрезни усилия (STR), за проверка срещу хлъзгане (GEO), за носеща способност на земната основа (GEO)

| | | | | | | | | | | | | | |
|------------|------|------|------|------|------|------|------|------|------|-----------|------|------|------|
| γ - | G | E0g | W | L | E0l | Q | Qv | Ep | Wg | φ | c | R,h | R,v |
| | 1.35 | 1.35 | 1.35 | 1.35 | 1.35 | 1.50 | 1.50 | 1.40 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.10 | 1.40 |

Частни коефициенти на сигурност за устойчивост на откос (GEO)

| | | | | | | | | | | | |
|------------|------|------|------|------|------|------|------|------|------|-----------|------|
| γ - | G | E0g | W | L | E0l | Q | Qv | Ep | Wg | φ | c |
| | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.30 | 1.30 | 1.00 | 1.00 | 1.25 | 1.25 |

 γ - Частен коеф. на сигурност на ...

H Напор

G.stb благоприятни постоянни въздействия

G.dst неблагоприятни постоянни въздействия

Q.dst неблагоприятни променливи въздействия

G Земен натиск от собствено тегло почва (без земен натиск в покой)

E0g Земен натиск в покой от собствено тегло на почва

W неблагоприятно действащ хидростатичен натиск

L постоянни товари (без земен натиск в покой)

E0l Земен натиск в покой от постоянни товари

Q Въздействия от подвижен товар

Qv Въздействие от жп транспорт

Ep Съпротивление на земната основа

Wg благоприятно действащ хидростатичен натиск

 φ Коеф.на триене $\tan \varphi$

c Кохезия c

R,h Съпротивление срещу хлъзгане

R,v Носимоспособност на земната основа

Случай на натов. hk30

Нормативен земен и хидр. натиск (без коефициенти на сигурност)

Разпределение на земен натиск за натоварване върху стената от върха ѝ

| Дълбоч. z [m] | e_z -колич. [kN/m ²] | e_z -почва+безкр.пл. [kN/m ²] | e_z -Огр. прилож. тов. [kN/m ²] |
|------------------|---------------------------------------|--|--|
| 0.00 | 18.895 | 0.000 | 18.895 |
| 0.60 | 23.237 | 4.524 | 18.713 |
| 0.60 | 4.524 | 4.524 | 0.000 |
| 0.88 | 6.657 | 6.657 | 0.000 |
| 0.88 | 18.961 | 6.657 | 12.304 |
| 2.00 | 20.577 | 15.111 | 5.466 |

Разпределение на земен натиск за изследване на устойчивостта от ниво терен = 0.00 m

| Дълбоч. z [m] | e_z -колич. [kN/m ²] | e_z -почва+безкр.пл. [kN/m ²] | e_z -Огр. прилож. тов. [kN/m ²] |
|------------------|---------------------------------------|--|--|
| 0.00 | 18.895 | 0.000 | 18.895 |
| 0.60 | 23.237 | 4.524 | 18.713 |
| 0.60 | 4.524 | 4.524 | 0.000 |
| 0.71 | 5.344 | 5.344 | 0.000 |
| 0.71 | 4.691 | 4.691 | 0.000 |
| 0.88 | 5.732 | 5.732 | 0.000 |
| 0.88 | 18.231 | 5.732 | 12.499 |
| 0.88 | 18.201 | 5.844 | 12.357 |
| 2.00 | 16.229 | 13.255 | 2.984 |
| 2.00 | 13.208 | 10.244 | 2.964 |
| 2.35 | 12.052 | 12.052 | 0.000 |
| 2.89 | 14.807 | 14.807 | 0.000 |

(изчислено за еквивалентна стена под σ'_v от $z = 0.71$ m, с $\delta_v = \varphi$)

Фаза P1

Строит. фаза: Дълбочина = 0.60 m над долен ръб фундам.

Проявяване на земния натиск при 0.0 %

Пасивен з.натиск за оразм. на стената

| Дълбоч. z [m] | $e_{pz, \text{пас}}$ [kN/m ²] |
|------------------|--|
| 0.000 | 0.000 |
| 1.999 | 0.000 |

Колич. $E_{pz} = 0.000$ kN/m

Пасивен з.натиск за устойчивост

| Дълбоч. z [m] | $e_{pz, \text{уст}}$ [kN/m ²] |
|------------------|--|
| 0.000 | 0.000 |
| 2.890 | 0.000 |

Колич. $E_{pz} = 0.000$ kN/m

Временни товари от съставни части на стената (на лин.м. от стената)

| | |
|---|---|
| Собств. тегло на стената: | 58.98 kN |
| Собств. тегло фундам. откъм възд. страна: | 4.82 kN, рамо към ос на тежестта на фундам.: 0.72 m |
| Собств. тегло фундам. откъм масив: | 7.04 kN, рамо към ос на тежестта на фундам.: 0.73 m |
| Временно натов. на фундам. откъм масив: | 3.88 kN, рамо към ос на тежестта на фундам.: 0.49 m |

Натоварване и разрезни усилия на стената (характерист.)

Всички стойности на лин.м. стена се отнасят за оста през центъра на тежестта
(Деформации включително наклоняване от слягане)

| Дълбочина z | Хидростатичен натиск | Деформация | Огъващ момент | Срязваща сила |
|-------------|----------------------|------------|---------------|---------------|
| [m] | h_k [kN/m] | w [mm] | M_k [kNm] | V_k [kN] |
| 0.000 | 23.71 | 8.1 | 0.00 | 0.00 |
| 0.599 | 30.12 | 6.4 | -2.41 | -16.11 |
| 0.599 | 8.18 | | | |
| 0.881 | 11.31 | 5.5 | -7.00 | -18.86 |
| 0.881 | 25.73 | | | |
| 1.999 | 30.10 | 2.3 | -36.91 | -50.09 |

| | | | | | | | | |
|---------|---------|--------|--------|--------|---------|--------|--------|--------|
| Етап P1 | макс. M | 0.00 | доп. Q | 0.00 | макс. Q | 0.00 | доп. M | 0.00 |
| | мин. M | -36.91 | доп. Q | -50.09 | мин. Q | -50.09 | доп. M | -36.91 |
| | макс. w | 8.1 mm | | | | | | |

Надлъжен товар върху стената

| Дълбочина z | Надлъжен товар | Нормална сила |
|-------------|----------------|---------------|
| [m] | h_k [kN/m] | N_k [kN] |
| 0.000 | 20.66 | 0.00 |
| 0.599 | 29.95 | -15.14 |
| 0.599 | 16.75 | |
| 0.881 | 21.19 | -20.50 |
| 0.881 | 29.86 | |
| 1.999 | 42.63 | -61.05 |

Разрезни усилия в основната фуга

(изчислено при земен натиск за изследване на устойчивостта)

$N_k = -138.39$ kN, $Q_k = -18.44$ kN, $M_k = -52.85$ kNm

Ексцентр. $e_k = 0.38$ m

Напрежение в почвата под основната фуга

$\sigma_{1d} = 250.564$ kN/m², $\sigma_{2d} = 0.000$ kN/m², Широчина на натисковата зона: 1.47 m

Нормални напрежения в основата $\sigma_{0,d} = 195.423$ kN/m² < изч. ст-ст за носимосп. на основата $\sigma_{0,d} = 250.000$ kN/m²

Нат. на почвата под основата за оразм.на стената

$\sigma_{1d} = 307.972$ kN/m², $\sigma_{2d} = 0.000$ kN/m², Широчина на натисковата зона: 1.16 m

Проверка на стабилността в LS EQU

$E_{0,stab} = 0.00$ kNm < $E_{0,stab} = 70.61$ kNm

*** Проверката е изпълнена ***

Проверка срещу хлъзгане в Метод на комбиниране 2

| | характерист. |
|--|--------------|
| Натоварване T | = 18.44 kN |
| Съпротивл. на з. основа E_p (0%) | = 0.00 kN |
| Натоварване V | = 138.39 kN |
| Ъгъл на вътр. триене при осн. δ | = 21.33 ° |
| Съпротивл. срещу хлъзгане R_i | = 54.05 kN |
| Проверка: $T_d / (R_{1d} + E_{p,d})$ | = 0.55 < 1.0 |

Оразмерителни стойности

27.09 kN
0.00 kN

49.14 kN

*** Проверката е изпълнена ***

Проверка срещу хлъзгане в хоризонталната еквивалентна хлъзгателна fuga

| | характерист. | Оразмерителни стойности |
|--|--------------|--------------------------------|
| Натоварване T | = 45.20 kN | 64.11 kN |
| Съпротивл. на з. основа E_z | = 0.00 kN | 0.00 kN |
| Натоварване | = 138.34 kN | |
| Ъгъл на вътр. триене при осн. δ | = 32.00 ° | |
| Съпротивл. срещу хлъзгане R_1 | = 54.03 kN | 78.59 kN |
| Проверка: $T_0 / (R_{1z} + E_{xz})$ | = 0.82 < 1.0 | *** Проверката е изпълнена *** |

Проверка за носеща способност на земната основа в Метод на комбиниране 2

| | Нормативно | Изчислителни стойности |
|--|--------------|------------------------|
| Натоварване | | |
| Приложен товар P | = 1320.98 kN | 1915.82 kN |
| Хоризонтален товар H | = 452.02 kN | 270.92 kN |
| Момент M | = 528.52 kNm | 770.40 kNm |
| Товари, отнасящи се за накл. дъно | | |
| Надлъжно натоварване N | = 1383.95 kN | |
| Напречно натоварване Q | = 184.42 kN | |
| наклон на резултантната $\tan(\delta_0) = Q/N$ | = 0.13 | |
| Посока на товара в напречно направление ω | = 90.00 ° | |

Размери

| | |
|-------------------------------------|-----------|
| Дълбочина на котвата l | = 0.61 m |
| Еквивал. ширина b' | = 0.99 m |
| Еквивал. ширина в напр. направл. a' | = 10.00 m |

Резултати

| | |
|--|---------------------------|
| Ширина на фигурата на разрушение | = 4.31 m |
| Дълбочина на фигурата на разрушение | = 1.50 m |
| Критични коефициенти на почвата: γ над дъното на изкопа | = 20.00 kN/m ³ |
| γ под дъното на изкопа | = 20.00 kN/m ³ |
| Ъгъл на триене φ | = 32.00 ° |
| Кохезия c | = 0.00 kN/m ² |
| Инерционни коефициенти N_x, N_y, N_z | = 35.49 23.18 27.72 |
| Коефициенти за наклон на товара i_x, i_y, i_z | = 0.75 0.76 0.66 |
| Коефициенти на формата s_x, s_y, s_z | = 1.05 1.05 0.97 |
| Коефициент за наклон на дъното на изкопа f_x, f_y, f_z | = 0.77 0.77 0.77 |

Носимоспособност p_c = 221.13 kN/m²

Изчисл. стойност на носимоспособност R_c = 2180.81 kN

Изчисл. стойност на товари N_d = 1915.82 kN

Проверка: $N_d / R_c = 0.88 < 1.0$

*** Проверката е удовлетворена ***

Изчисление на слягането

отнесено към натоварването на почвата в означените точки

| | |
|---|---------------------|
| Слягане при ръба на фундамента откъм въздушната страна: | 2.6 mm |
| Слягане при ръба на фундамента откъм масива: | -0.6 mm (Повдигане) |

Анализ на сигурност за устойчивост на откос според Krey-Bishop в Метод на комбиниране 3

Резултантна повърхн. на разрушаване: $x_u = -1.21, z_u = 0.59$ m, $r = 4.27$ m

Равнина на разрушаване от $x = -4.60$ m до 3.02 m

Изчисляване на компонентите на ламелата

| x_u | Ширина w | Собств. тегло | Тегло | Вода товар | Триене ъгъл ϕ | Кохезия c_u | Наклон ъгъл θ |
|-------|---------------|------------------|----------|---------------|-----------------------|----------------------|-------------------------|
| [m] | [m] | [kN/m] | [kN/m] | [kN/m] | [°] | [kN/m ²] | [°] |
| -3.14 | 0.28 | 6.82 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | -26.86 |
| -2.50 | 1.00 | 29.08 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | -17.55 |
| -1.50 | 1.00 | 32.91 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | -3.86 |
| -0.80 | 0.40 | 13.18 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 5.54 |
| -0.30 | 0.60 | 10.85 | 105.56 * | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 12.34 |
| 0.50 | 1.00 | 9.36 | 46.85 * | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 23.65 |
| 1.08 | 0.15 | 0.19 | 0.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 32.40 |
| 1.58 | 0.85 | 44.56 | 55.25 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 40.76 |
| 2.50 | 1.00 | 26.87 | 65.00 | 0.00 | 32.00 | 0.00 | 60.41 |
| 3.01 | 0.02 | 0.02 | 0.00 | 0.00 | 30.00 | 0.00 | 81.33 |

* = товар от з.натиск под фундамента

| x_u | R^*T_i | R^*G^* $\sin(\theta)$ |
|--|----------|----------------------------|
| [m] | [kNm/m] | [kNm/m] |
| -3.14 | 19.72 | -13.15 |
| -2.50 | 72.97 | -37.44 |
| -1.50 | 72.05 | -9.46 |
| -0.80 | 27.36 | 5.44 |
| -0.30 | 236.66 | 106.23 |
| 0.50 | 113.53 | 95.92 |
| 1.08 | 0.40 | 0.44 |
| 1.58 | 217.33 | 278.23 |
| 2.50 | 248.02 | 341.05 |
| 3.01 | 0.08 | 0.08 |
| Товар на стената в предния ръб на фундамента ($e > b/2$): $V = 3.61kN$ | 7.42 | 2.21 |

Сума:

1015.53 769.53

Прилагане на носимосп. на почвата на $x = -3.28m$:

| Сила E_p | Момент |
|------------|--------|
| [kN/m] | [m] |
| 33.69 | 3.36 |

М задържащи
[kNm/m]
113.07

Въздействия $E_d = 769.53$ [kNm]
Реакции $R_d = 1128.60$ [kNm]

$E_d/R_d = 0.68 < 1.0$

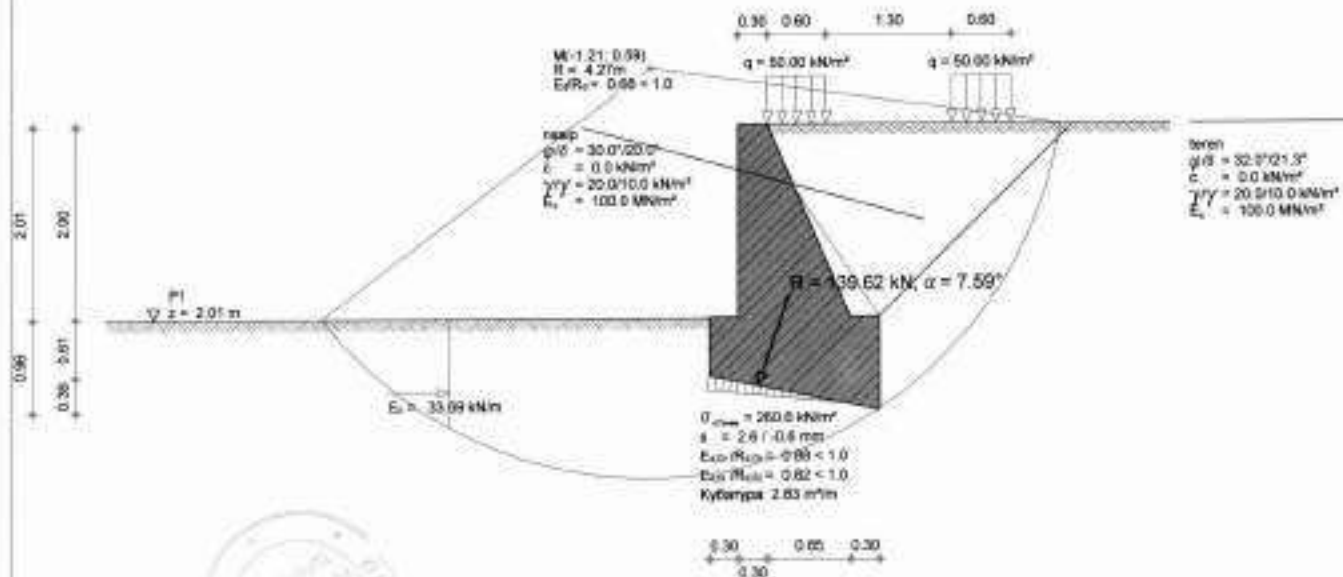
*** Проверката е изпълнена ***

Кубатура на стената

Кубатура на фундамента: 1.38 m³/m
Кубатура на стената: 1.45 m³/m

Обща кубатура: 2.83 m³/m





| | |
|-------------|------|
| Стр. | 8 |
| Фаза | P1 |
| Сп. на нате | НК30 |
| Масштаб | 1:50 |

Земен натиск върху стената (характерист.)



| | |
|-------------|------|
| Стр. | 9 |
| Фаза | P1 |
| Сл. на нато | НК30 |
| Мащаб | 1:50 |

Земен натиск за устойчивост (характерист.)



Стр. 10
 Фаза P1
 Сп. на нато НК30
 Машаб 1:50



| | |
|---------------|------|
| Стр. | 11 |
| Фаза | P1 |
| Сп. на натов. | nk30 |
| Мащаб | 1:50 |



| | |
|-------------|-------|
| Стр. | 12 |
| Заобикалка: | |
| Масштаб : | 1: 50 |

Оразмеряване на стоманобетона по Eurocode 2

Меродавни разрезни усилия (на лин. м. стена):

Коефициенти на сигурност

за товари:

 γ_f според Метод на комбиниране 2

за носимоспособност:

 $\gamma_R = 1.50$ (Бетон), 1.15 (Стомана)**Оразмерителни разрезни усилия**

| | | |
|--|---------------|--------------|
| меродавен огъващ момент | макс. $M_d =$ | -53.50 kNm/m |
| | доп. $N_d =$ | -84.65 kN/m |
| | при $z =$ | 2.00 m |
| меродавен огъващ момент | мин. $M_d =$ | -53.50 kNm/m |
| | доп. $N_d =$ | -84.65 kN/m |
| | при $z =$ | 2.00 m |
| меродавна срязваща сила (до разстояние d) | макс. $V_d =$ | 61.08 kN/m |
| | доп. $M_d =$ | -40.14 kNm/m |
| | доп. $N_d =$ | -70.58 kN/m |
| | при $z =$ | 1.75 m |

Стойности на материалите: Бетон C20/25 армировка: 500 (B)

Бетново покритие на армировката $d = 5.0$ cm**Максимална армировка**при макс. M ($z = 2.00$ m): необход. A_s откъм въздушната страна = 14.95 cm²/m * (0.00)при мин. M ($z = 2.00$ m): необход. A_s откъм масива = 14.95 cm²/m * (0.10)при макс. V ($z = 1.75$ m): необход. Армировка за срязване $A_{sw} = 0.00$ cm²/m²(наклон на натисковите диагонали $\phi = 21.8^\circ$, $V_{Rd,c} = 281.27$ kN, $V_{Rd,max} = 2507.37$ kN)(за оразмеряване на срязване предвидена надлъжна армировка: необход. A_s в разрез)**Оразмеряване на стената на сегменти**

| Дълбочина [m] | Огъващ момент M_d [kNm/m] | Осова сила N_d [kN/m] | Срязваща сила V_d [kN/m] | Арм. за огъване $A_{s,t}/A_{s,c}$ [cm ² /m] | Арм. за срязване [cm ² /m ²] |
|------------------|--------------------------------|----------------------------|-------------------------------|---|--|
| 0.00 | 0.00 / 0.00 | 0.00 / 0.00 | 0.00 | (0.00) 3.90* / 3.90* (0.00) | 0.00 |
| 0.25 | -0.05 / -0.05 | -3.14 / -3.14 | 9.28 | (0.00) 5.28* / 5.28* (0.00) | 0.00 |
| 0.50 | -2.16 / -2.16 | -17.56 / -17.56 | 19.47 | (0.00) 6.66* / 6.66* (0.00) | 0.00 |
| 0.75 | -7.09 / -7.09 | -25.30 / -25.30 | 25.57 | (0.00) 8.05* / 8.05* (0.00) | 0.00 |
| 1.00 | -12.87 / -12.87 | -33.93 / -33.93 | 31.87 | (0.00) 9.43* / 9.43* (0.02) | 0.00 |
| 1.25 | -19.83 / -19.83 | -45.24 / -45.24 | 41.35 | (0.00) 10.81* / 10.81* (0.03) | 0.00 |
| 1.50 | -28.93 / -28.93 | -57.47 / -57.47 | 51.10 | (0.00) 12.19* / 12.19* (0.05) | 0.00 |
| 1.75 | -40.17 / -40.17 | -70.62 / -70.62 | | (0.00) 13.57* / 13.57* (0.08) | |
| 2.00 | -53.50 / -53.50 | -84.65 / -84.65 | | (0.00) 14.95* / 14.95* (0.10) | |

Оразмеряване на фонд. откъм въздушната странамеродавен момент $M_d = 6.25$ kNm/m, Осова сила $N_d = -16.51$ kN/m, Срязваща сила $V_d = 0.00$ kN/mнеобход. $A_{s,t}$ = 8.75 cm²/m * (0.00) (на разрез)необход. $A_{s,c}$ = 8.75 cm²/m * (0.11) (на разрез)необход. Армировка за срязване $A_{sw} = 0.00$ cm²/m² (на разрез)(наклон на натисковите диагонали $\phi = -$, $V_{Rd,c} = -$, $V_{Rd,max} = -$)(за оразмеряване на срязване предвидена надлъжна армировка: необход. A_s в разрез)**Оразмеряване на фонд. откъм масива (без директни опорни възли)**меродавен момент $M_d = -3.87$ kNm/m, Осова сила $N_d = 0.00$ kN/m, Срязваща сила $V_d = 25.70$ kN/mнеобход. $A_{s,t}$ = 11.81 cm²/m * (0.10) (на разрез)необход. $A_{s,c}$ = 11.81 cm²/m * (0.00) (на разрез)необход. Армировка за срязване $A_{sw} = 0.00$ cm²/m² (на разрез)(наклон на натисковите диагонали $\phi = 21.8^\circ$, $V_{Rd,c} = 242.52$ kN, $V_{Rd,max} = 2174.76$ kN)(за оразмеряване на срязване предвидена надлъжна армировка: необход. A_s в разрез)

* = мин. армировка меродавна

(Стойности в скоби: статически необходима армировка без минимална армировка)

Заключение

Всички проверки са изпълнени.



ПРОЕКТ

УТВЪРЖДАВАМ:



Обект: Реконструкция на улица "Енгеровска", с.Елховец, общ.Рудозем

Част: В и К

Община Рудозем
ПРОЕКТЪТ СЕ СЪГЛАСУВА
проектен № 16
Решение № 11
Гл. архитект

Фаза: Технически проект

Инвеститор: Община Рудозем

СЪГЛАСУВАМ:

ЗАСТ. "ПЕТНА"

ЗАСТ. "ГЕОРГЕВИЧ"

ЗАСТ. "ПБЗ"

ЗАСТ. "ОД"

ЗАСТ. "ПЗСО"

ЗАСТ. "ВОД"

КАРТА НА КАЧЕСТВОТО И КАЧЕСТВЕНАТО ПРОЕКТИ
СЪДЪЖАНИЕТО НА ПРОЕКТА
РЕКОНСТРУКЦИЯ № 07027
ИНЖ. ИВАН
ТОДОРОВ АТАНАСОВ
ПРОЕКТАНТ

Проектант:
/инж.Ив.Атанасов/

Водещ проектант:
/инж.Ам.Николов/

2016 год.
гр.Смолян



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 07027

Важи за 2018 година

ИНЖ. ИВАН ТОДОРОВ АТАНАСОВ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ
СЪСТАВИТЕЛ-ИНЖЕНЕР ПО ВОДОСНАБДЯВАНЕ И КАНАЛИЗАЦИЯ

включен в регистъра на КИИП за лицата с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 12/11.01.2005 г. по № 1/2005 г.

ВОДОСНАБДИТЕЛНИ И КАНАЛИЗАЦИОННИ ИНСТАЛАЦИИ НА СГРАДИ И СЪОРЪЖЕНИЯ
ВОДОСНАБДИТЕЛНИ И КАНАЛИЗАЦИОННИ МРЕЖИ И СЪОРЪЖЕНИЯ НА ТЕХНИЧЕСКАТА
ИНФРАСТРУКТУРА
ИНСТРУКТИВНА НА ВЪК СИСТЕМИ
ТЕХНОЛОГИЧНА НА ПРЕЧИСТВАТЕЛНИ СТАНСИИ ЗА ПРИРОДНИ ВОДИ, БИТОВИ И
ПРОМИШЛЕНИ ОТПАДЪЧНИ ВОДИ
ТРЕТИРАНЕ И УПРАВЛЕНИЕ НА ОТПАДЪЦИ
ТЕХНОЛОГИЧНА НА СТАЦИОНАРНИ ПОЖАРНА АСИТЕЛНИ СИСТЕМИ С ВОДА И
ПОЖАРНА СИСТЕМА ПЯНА



Председател на РК

Иван Тодоров Атанасов



Председател на КР

Иван Тодоров Атанасов

2018

инж. И. Каравеев

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПОЛИЦА

№ 20010001 / 13121710002538

ЗК „ЛЕВ ИНС“ АД, СЪГЛАСНО ОБЩИТЕ УСЛОВИЯ ПО ЗАСТРАХОВКА „ПРОФЕСИОНАЛНА ОТГОВОРНОСТ“ И СПЕЦИАЛНИ УСЛОВИЯ „ОТГОВОРНОСТ НА ПРОЕКТАНТА, СТРОИТЕЛЯ, КОНСУЛТАНТА И ЛИЦЕТО, УПРАВНЯВАЩО СТРОИТЕЛЕН НАДЗОР ПО ЧЛ. 171 ОТ ЗАКОНА ЗА УСТРОЙСТВО НА ТЕРИТОРИЯТА“ И СРЕЩУ ЗАПЛАЩАНЕ НА ДОГОВОРЕНАТА ПРЕМИЯ ПРИЕМА ДА ЗАСТРАХОВА:

| | | | | |
|---|---|-------------------------------------|---|-----------------------------------|
| Застрахован: | ИВАН ТОДОРОВ АТАНАСОВ | | | |
| | ЕПН / ЕИК 5403156140 | | Тел.: 0887 299832 | |
| | Адрес: ГР. СМОЛЯН, УЛ „ЛОК. СЕРАФИМОВ“ № 15 | | | |
| | Представител: | | | |
| Свидетелство за оправамощаване №: | | | | |
| Застрахована дейност: | ПРОФЕСИОНАЛНА ОТГОВОРНОСТ В ПРОЕКТИРАНЕТО И СТРОИТЕЛСТВОТО – КАТЕГОРИЯ III | | | |
| Покритие/обект на застраховката: | Обект на тази застраховка е професионалната отговорност на лицата, подлежащи на задължително застраховане съгласно чл. 171, ал.1 от Закона за устройство на територията (Зут). | | | |
| Застрахователно покритие: | <p>1.1. На основание писмено Предложение-декларация и срещу платена премия ЗАСТРАХОВАТЕЛЯТ осигурява покритие на ЗАСТРАХОВАНИЯ във връзка с предвидени <u>през срока на действие на застрахователния договор</u> писмени претенции за телесни увреждания, смърт и материални щети, причинени на други участници в строителството или на трети лица, вследствие на неправомерни действия или бездействия на ЗАСТРАХОВАНИЯ при или по повод изпълнение на неговите задължения, извършени през срока на договора или в периода от ретроактивната дата до началото на застрахователния договор.</p> <p>1.2. Застрахователното покритие по тези Специални условия изключва и разходите, които ЗАСТРАХОВАНИЯТ целесъобразно е направил за предотвратяване и ограничаване на вредите, както и съдебните разходи по граждански дела във връзка с изове по т. 1.1 срещу ЗАСТРАХОВАНИЯ, извършени с писменото съгласие на ЗАСТРАХОВАТЕЛЯ, до размера на договорените в полицата лимити.</p> | | | |
| Изключени рискове: | Съгласно Общите условия по „Професионална отговорност“ и Специални условия „Отговорност на проектанта, строителя, консултанта и лицето упражняващо строителен надзор по чл. 171 от Закона за устройство на територията“. | | | |
| Териториален обхват: | Република България | | | |
| Срок на договора: | 1 година | | | |
| Застрахователен период: | 1 година | Период на застрахователно покритие: | Начало: 00:00 часа на 28/12/2017 г. | Край: 23:59 часа на 27/12/2018 г. |
| Лимити на отговорност: | 50 000 лева за едно събитие. 100 000 лева в агрегат за всички събития през срока на застраховката. | | | |
| Самоучастие /Безусловно/ в размер до 10%: | НЕ | | | |
| Застрахователна премия: | Застрахователна премия: 100,00 лв. Данък 2%: 2,00 лв. Дължима застрахователна премия с включен данък: 102,00 лв. (СТО И ДВА ЛЕВА), платима еднократно при сключване на застраховката. | | | |
| Уведомяване при събитие: | Застрахованият следва да уведоми Застрахователя за настъпване на събитие, което може да доведе до евентуална претенция за обезщетение от трети лица, в рамките на 7 работни дни от уведомяването за това. ЗК „ЛЕВ ИНС“ АД, гр. София, бул. „Цар Борис III“ № 138 В, тел.: 021 915 08 92; 0600 15 233 | | | |
| Обезщетения: | Дължимите обезщетения се изплащат: - въз основа на доброволно споразумение между страните по застрахователния договор и увереното лице/лица или - въз основа на съдебно решение. | | | |
| Декларации на Застрахования: | Получих и се запознах с Общите и Специални условия по застраховка „Професионална отговорност“ и „Отговорност на проектанта, строителя, консултанта и лицето упражняващо строителен надзор по чл. 171 от Закона за устройство на територията“, и ги приемам. | | | |
| Полицата е издадена в: | Два екземпляра - по един за всяка от страните | | | |
| Дата на издаване: | 26-12-2017г | Издадена от: | ЗК „Лев Инс“ АД, Агенция Смолян, ул. „Христо Ботев“ № 7 | |

Застрахован:

Застраховател:





УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 07027

Важи за 2016 година

ИНЖ. ИВАН ТОДОРОВ АТАНАСОВ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН
МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР ПО ВОДОСНАБДЯВАНЕ И КАНАЛИЗАЦИЯ

включен в регистъра на КИИП за лицата с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 12/11.01.2005 г. по части:

ВОДОСНАБДИТЕЛНИ И КАНАЛИЗАЦИОННИ ИНСТАЛАЦИИ НА СТРАДИ И СЪОРЪЖЕНИЯ
ВОДОСНАБДИТЕЛНИ И КАНАЛИЗАЦИОННИ МРЕЖИ И СЪОРЪЖЕНИЯ НА ТЕХНИЧЕСКАТА
ИНФРАСТРУКТУРА
КОНСТРУКТИВНА НА ВЪС СИСТЕМИ
ТЕХНОЛОГИЧНА НА ПРЕЧИСТВАТЕЛНИ СТАНЦИИ ЗА ПРИРОДНИ ВОДИ, БИТОВИ И
ПРОМИШЛЕНИ ОТПАДЪЧНИ ВОДИ
ТРЕТИРАНЕ И УПРАВЛЕНИЕ НА ОТПАДЪЦИ
ТЕХНОЛОГИЧНА НА СТАЦИОНАРНИ ПОЖАРОГАСИТЕЛНИ СИСТЕМИ С ВОДА И
ПОЖАРОГАСИТЕЛНА ПЯНА

Председател на РК

инж. И. Стоянов



Председател на КР

инж. И. Каралев

Председател на УС на КИИП

инж. Ст. Кинтарев

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПОЛИЦА

№ 20010001 / 0001852

ЗПК "ЛЕВ ИНС" АД, СЪГЛАСНО ОБЩИТЕ УСЛОВИЯ ПО ЗАСТРАХОВКА ПРОФЕСИОНАЛНА ОТГОВОРНОСТ И СПЕЦИАЛНИ УСЛОВИЯ ПО КЛАУЗА 5 "ПРОФЕСИОНАЛНА ОТГОВОРНОСТ НА ЛИЦАТА ПО ЧЛ.171 НА ЗАКОНА ЗА УСТРОЙСТВО НА ТЕРИТОРИЯТА" И СРЕЩУ ЗАПЛАЩАНЕ НА ДОГОВОРЕНАТА ПРЕМИЯ ПРИЕМА ДА

ЗАСТРАХОВА:

Име: ИВАН ТОДОРОВ АТАНАСОВ

ЕГН / Булстат: 3403156140

Тел:

E-mail:

Застрахован:

Адрес: ГР. СМОЛЯН, УЛ. „ПОПК. СЕРАФИМОВ“ № 15

Свидетелство за оправомощаване:

Застрахована дейност: Професионална отговорност в проектирането и строителството

Покритие: съгласно Общите условия по застраховка "Професионална отговорност" и Специални условия по Клауза 5 "Професионална отговорност на лицата по чл. 171 от ЗУТ"

Срок на застраховката: 12 месеца

Начало: 18-12-2015г

Край: 17-12-2016г

Ретроактивна дата: НЕ СЕ ДОГОВАРЯ / месеца

Повод за предявяване на имуществени или неимуществени вреди на трети лица, настъпили и предявени в писмен вид през претенции: срока на застраховката, причинени от дейността на Застрахования през периода от началото на застраховката, респ. ретроактивната дата до края на застраховката.

Лимити на отговорност: 50 000 лв. за всяка една претенция или за серия от претенции и 100 000 лв. за всяка претенция през срока на застраховката.

Самостоятелно на
Застрахования:

Премия: Застрахователна премия: 100,00 лв

Данък 2% : 2,00 лв

Застрахователна премия, с включен данък: 102,00 лв (словам : СТО И ДВА ЛЕВА); платима еднократно при сключаване на застраховката

При неиздържане на разсрочените вноски в указания в полицата срок, застрахователната заплата се прекратява на 15-ия ден след датата на падаже.

- Специални договорености:
- Застрахованият следва да уведоми Застрахователя за настъпване на събитие, което може да доведе до евентуална претенция за обезщетение от трети лица, в рамките на 7 календарни дни от узнаването за това.
 - Дължимите обезщетения се изплащат а) въз основа на доброволно споразумение между страните по застрахователния договор и уведомително лице/лица или б) въз основа на съдебно решение.

Уведомяване при събитие: ЦУ на "ЗК ЛЕВ ИНС" АД, София, бул. "Цар Борис" III №41, 02/8055320

Декларация на
Застрахования: Запознат съм с Общите и специални условия по застраховката и ги приемам.

Полицата е издадена в два екземпляра за всяка от страните

Дата на издаване: 17-12-2015г

Издадена от: АГЕНЦИЯ СМОЛЯН, ГР. СМОЛЯН, УЛ. "КОКИЧЕ" 7

ЗАСТРАХОВАН:

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

Обект: Реконструкция на улица „Енгеровска“, с.Елховец, Община Рудозем

Част: В и К

Фаза: Технически проект

Въложител: ОБЩИНА РУДОЗЕМ

I.Обща част

Настоящият проект се разработва въз основа на:

-Наредба № 13-1971, за строително-технически норми за осигуряване на безопасност при пожар

-Наредба №4/17.06.2005 год.

-Наредба №4/21.05.2001 год.

-Наредба №2/22.03.2005 год.

-Наредба №8/28.07.1999 год.

Проектът засяга изграждането на отводнителна канализация за атмосферни валежи на участък от ул.“Енгеровска” от т.В8 до т.1 и до н.т.5, където е заустяването в р.“Елховска”, както и отводняването на отводнителна решетка при т.В15.

II.Съществуващо положение.

Предстоящо е проектиране за извършване на реконструкция и рехабилитация на улица „Енгеровска“ в с.Елховец, Община Рудозем. В участъка от него от т.В8 до т.1, където е възможно до се работи със строителна техника ще се изгради дъждовна канализация за отводняване на атмосферните валежи. Също така в горната част на улицата, която е много стръмна, ще се предвиди атмосферните валежи да се събират в напречна улична решетка. В горната част на стръмния участък също се предвижда напречна улична решетка, водите от която ще се отвеждат и заустят в близко дере.

III.Проектиране.

С настоящия работен проект се предлага решение за отводняване на атмосферните валежи в упоменатия участък от пътя. Поради изключително тежките теренни условия и липсата на вариантност в търсенето на технически решения, обектът беше посетен на място с работна група от проектантите и взето решение на място за проектиране и изпълнение на задачата. По съществуващия път няма изградени ВиК мрежи. В долния край цитирания участък на улицата достига до пътя Рудозем-Елховец, покрай който минава река „Елховска“, в която ще се заустят отведените атмосферни води.

A.Отвеждане на атмосферните води

Съгласувано с проектанта по част „Пътна“ и в съответствие с изискванията за проектиране на дъждовна канализация и за разполагане на дъждоприемни шахти /улични оттоци/ и дъждосъбирателни решетки по пътното платно, същите за разположени средно през около 30м. Оразмерителният дъжд се изчислява по формулата за Втора зона и е определен на 384 л/сек/хектар. Общата отводнявана площ на участъка от пътя е 1003м². Полученото оразмерително водно количество

при приети $P=5$ и $t=5$ мин. е 38,51 л/сек. към това водно количество прибавям 20 л/сек от покриви на съществуващи къщи и такива, които ще се построят в бъдеще. Така се получава оразмерително водно количество 58,51 л/сек.

От таблицата за оразмеряване на канализационни тръби определям тръби РЕф315-оробрени. Това е и минимално изискуемия диаметър за уличен колектор. При тези параметри, скоростта на водата в тръбите ще бъде 1,18 м/сек. При така определените наклони на канализацията и оразмерителното водно количество се подsigурява самопочистваща скорост от 0,7 м/сек.

Дъждовната канализация се изпълнява по приложен детайл, като водите се заустват в река „Елховска“.

В графичната част на проекта има приложени детайли и за останалите елементи от дъждовната канализация.

Всички СМР да се изпълняват и приемат съгласно действащите нормативи.

Всички промени да се съгласуват с проектанта.

Водещ проектант:

/Инж. Ат. Николов/

Проектант:

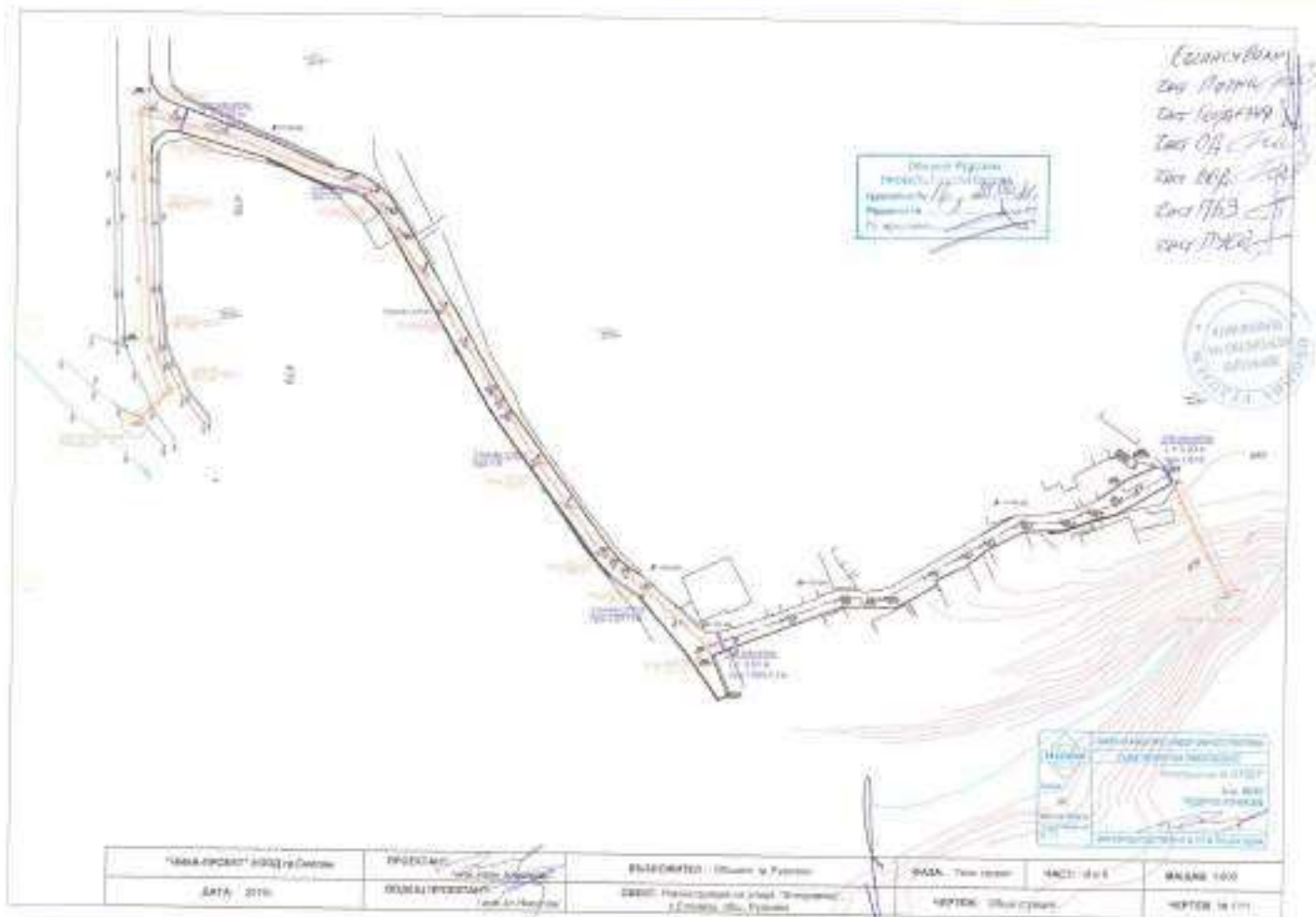
(инж. Иван Атанасов)

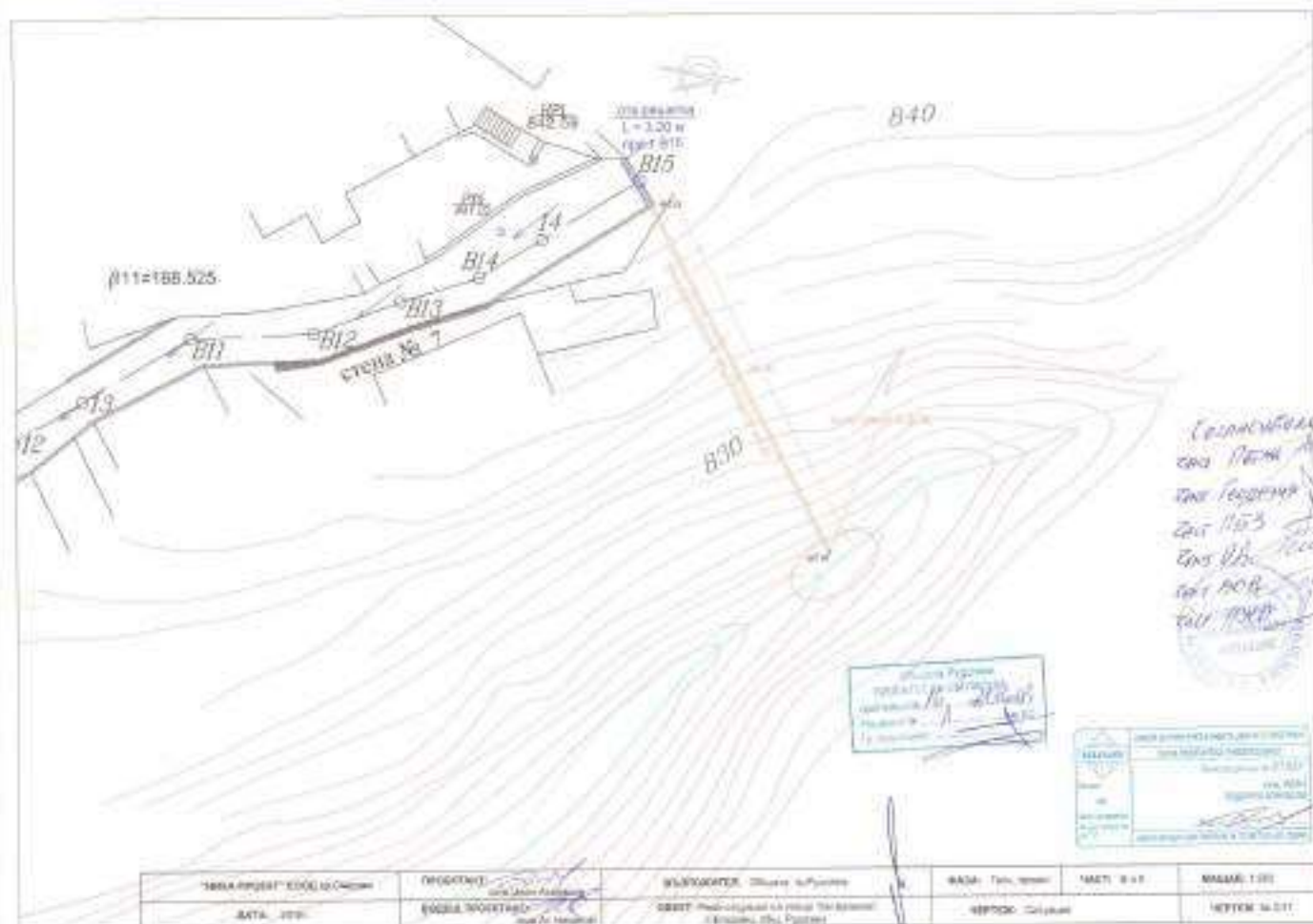
Д 17731/80 ВНАС-София

УППП № 07027

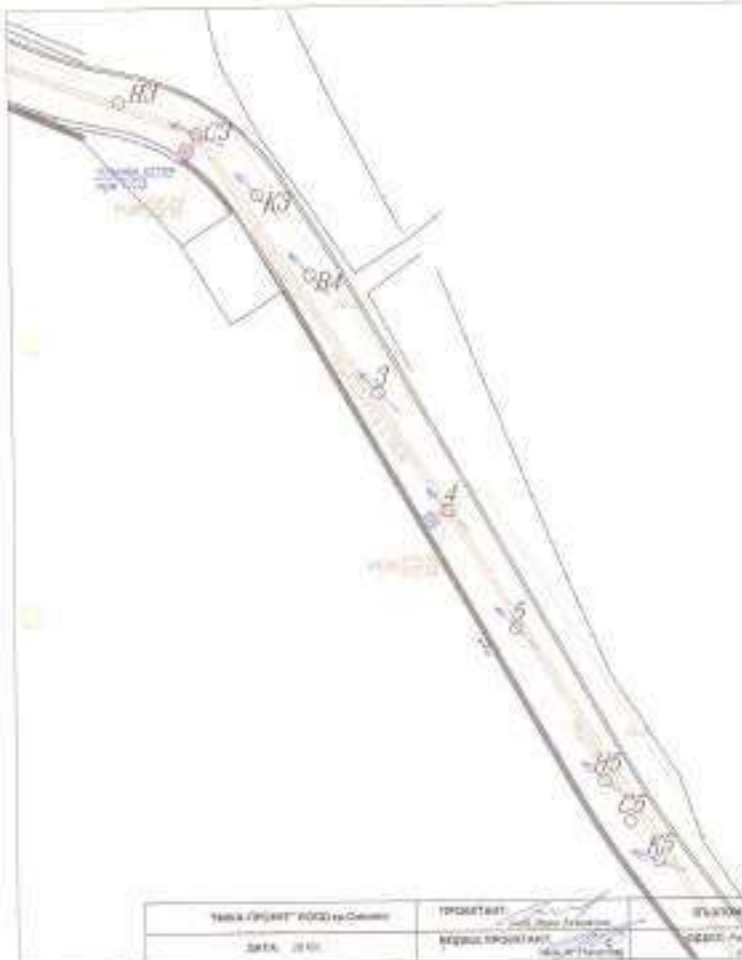
| | |
|---|-------------------------------|
|  | КАДАН НА ВЪВЕЖДАНЕ НА ПРОЕКТА |
| | ПЪЛНА ПРОЕКТА НА ТРАНСЛОКАЦИЯ |
| Обект: | БЕНЗОЦИСТЕРНИ № 07027 |
| Вид на проекта: | ИНЖ. ИВАН АТАНАСОВ |
| Изпълнител: | ТОДОРОВ АТАНАСОВ |
| Началник на проект: | |
| Началник на изследване: | |

| | |
|------------|-----|
| ПРОЕ | 1/0 |
| проектант | |
| рецензент | |
| гл. архит. | |



[illegible]





Location
 Date: 10/10/2019
 Time: 10:30 AM
 By: [Signature]
 For: [Signature]

Release Program
 Approved by: [Signature]
 Date: 10/10/2019



| | |
|------|-------------|
| DATE | 10/10/2019 |
| TIME | 10:30 AM |
| BY | [Signature] |
| FOR | [Signature] |

| | | | | | |
|------------------------------|------------|------------------|----------------|----------------|----------------|
| NAME / (P)ART NO. of Channel | TOPOGRAHY | STATIONING | DATE | TIME | MADE |
| DATA: 10/10 | REGULATORY | DATE: 10/10/2019 | TIME: 10:30 AM | MADE: 10:30 AM | MADE: 10:30 AM |

Корректировка
 для Плана
 для Лесного
 для ПБЗ
 для ПБЗ
 для ПБЗ
 для ПБЗ

Проект
 1:1000
 1:1000
 1:1000



1:1000
 1:1000
 1:1000

| | | | | | |
|------------------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|
| ТОВАРИСТВО БЕЛОРУССКОЕ | ПРОЕКТ | БЕЛОРУССКОЕ | БЕЛОРУССКОЕ | БЕЛОРУССКОЕ | БЕЛОРУССКОЕ |
| DATA: 2018 | БЕЛОРУССКОЕ | БЕЛОРУССКОЕ | БЕЛОРУССКОЕ | БЕЛОРУССКОЕ | БЕЛОРУССКОЕ |

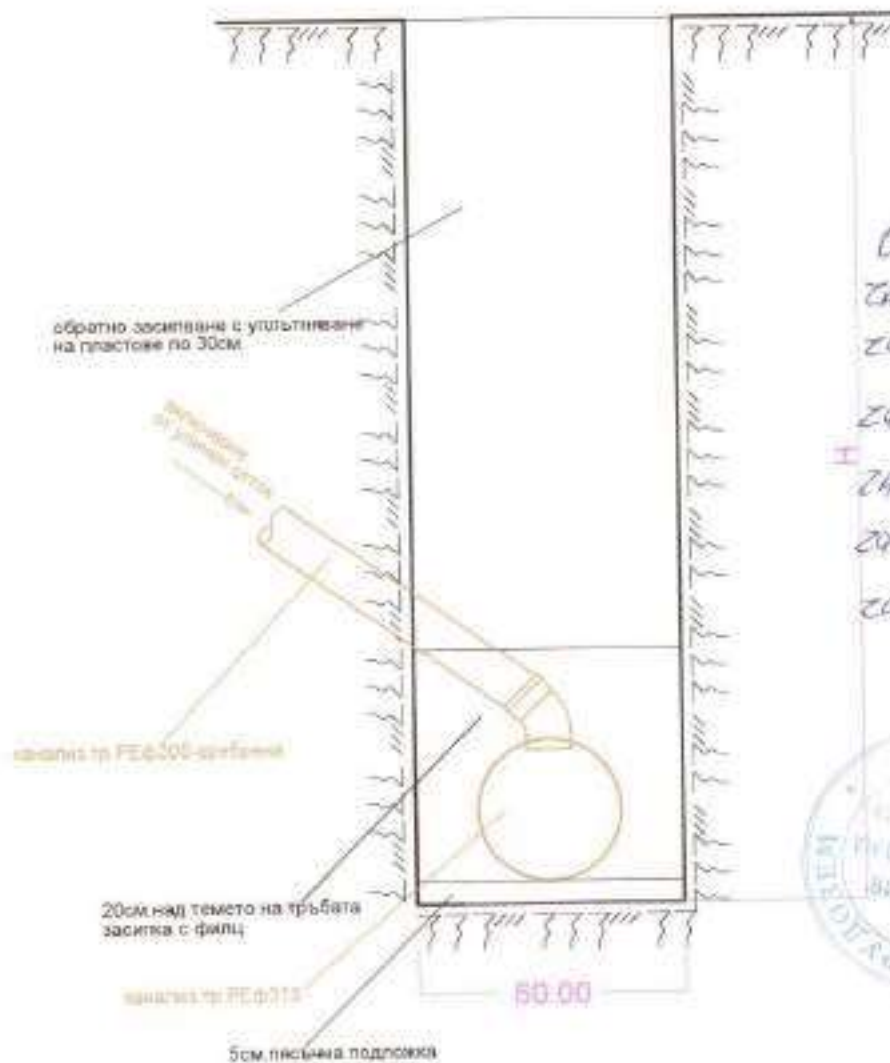
Casapayhan
 Takt 1000
 2nd 100000
 Takt 1000
 Takt 1000
 Takt 1000
 Takt 1000



479



| | | | | | |
|-----------------------------|------------|---------------------------------|--------------------|-------------|-------------|
| SMALL SPOTTY EGGS TO EGGING | PROGNOSE | BLANKETTES - Blanket to Eggings | WATER - Test water | SALE: 3 x 5 | WATER: 1000 |
| DATA: 1000 | DATA: 1000 | WATER: 1000 | WATER: 1000 | WATER: 1000 | WATER: 1000 |

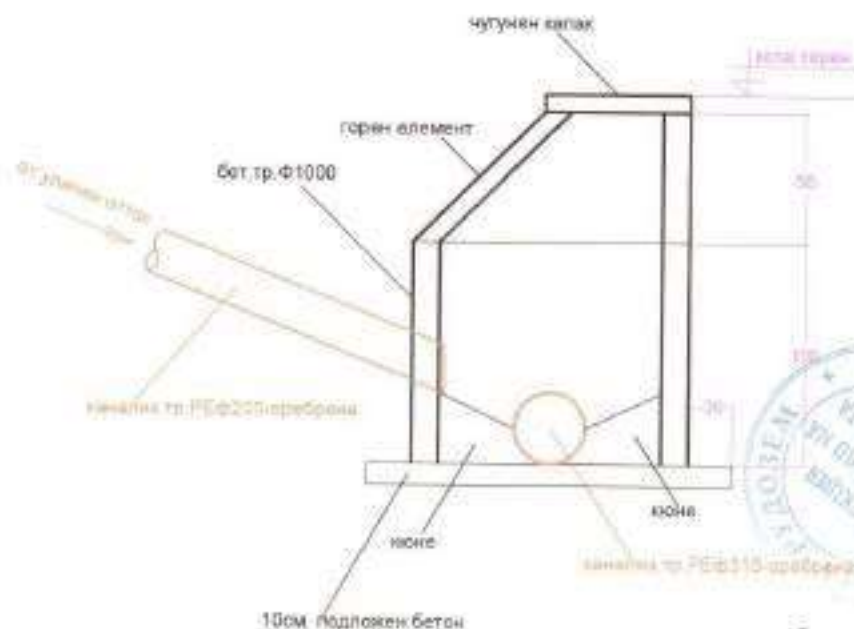


Съгласувам
 част Пътна
 част Бодор
 част ПБЗ
 част ПБ
 част БД
 част ПД

Община Рудозем
 ПРОЕКТЪТ "ОБЛАСТНА
 ПРОТОКОЛ № 19
 Решения № 19
 Гл. архитект

| | |
|-----------------------------------|--|
| | НАИМЕНОВАНИЕ НА ПРОЕКТА И ПРЕДНАЗНАЧЕНИЕТО |
| | ПЪТНА ПРОЕКЦИЯ ПРОВОДИМОСТ |
| | Регистрационен № 07027 |
| | Име: ИВАН ТОДОРОВ АТАНАСОВ |
| Скала: 1:50 | Датум на проект: 14.08.2019 г. |
| Датум на изготвяне: 14.08.2019 г. | Датум на одобрение: 14.08.2019 г. |

| | | | | | |
|--------------------------------|-------------------------|-------------------------|--------------------------------------|--------------------------------------|--------------------------------------|
| Име на проектант: ИВАН ТОДОРОВ | ПРОЕКТИСТ: ИВАН ТОДОРОВ | ОДОБРИТЕЛ: ИВАН ТОДОРОВ | ИЗДА: Топограф | ЧАСТ: 01 | ВЪЗДА: 01 |
| ДАТА: 2019 | ОДОБРИТЕЛ: ИВАН ТОДОРОВ | ОДОБРИТЕЛ: ИВАН ТОДОРОВ | УПРАВЛЕНИЕ ЗА ГРАДОВЕНО-СТРОИТЕЛСТВО | УПРАВЛЕНИЕ ЗА ГРАДОВЕНО-СТРОИТЕЛСТВО | УПРАВЛЕНИЕ ЗА ГРАДОВЕНО-СТРОИТЕЛСТВО |



Областен Рудозем
ПРОЕКТ
проектиран: 16.08.2016
разработен: [signature]
Гл. архитект: [signature]

Евгений
Заст. Ротна
Заст. Георгиев
Заст. ПБЗ
Заст. О.А.
Заст. В.В.
Заст. П.У.

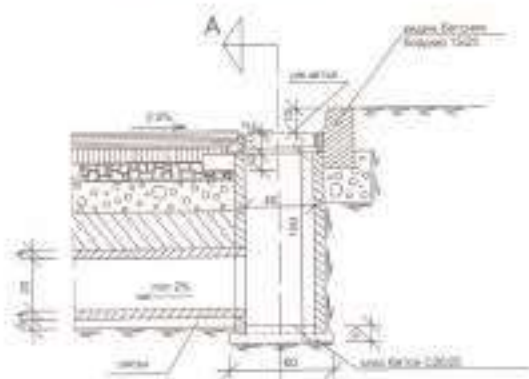
ОБЛАСТЕН РИДНОСТРОИТЕЛЕН ПРОЕКТИРОВАТЕЛСКИ ИНСТИТУТ
ПЪРВА ПОВЕЩАВАНСКА ТИПОЛОГИЧНА
Регистрационен №: 07027
ИНС. ИВАН
ТОДОРОВ АТАНАСОВ
[signature]

| | | | | | |
|-----------------------------|--------------------------------|--------------------------------|--------------------------------|--------------------------------|--------------------------------|
| ИМ НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили |
| ДИАГ. 1000 | УСЛОВИЯТА: 1000 | ОБЕКТ: 1000 | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили | ИМЕНА НА ПРОЕКТА: 1000 в. Сили |

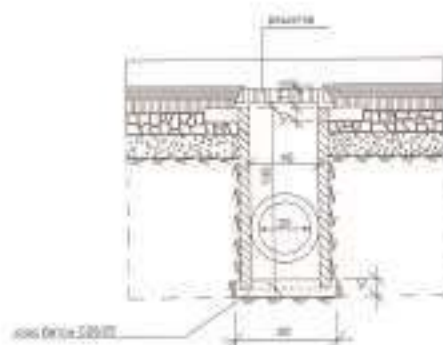
УЛИЧЕН ОТТОК /ДЪЖДОПРИЕМНА ШАХТА/

M=1:20

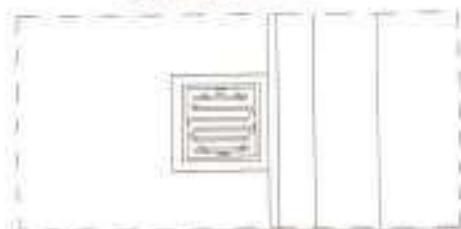
НАДЪЖЕН РАЗРЕЗ



РАЗРЕЗ А-А



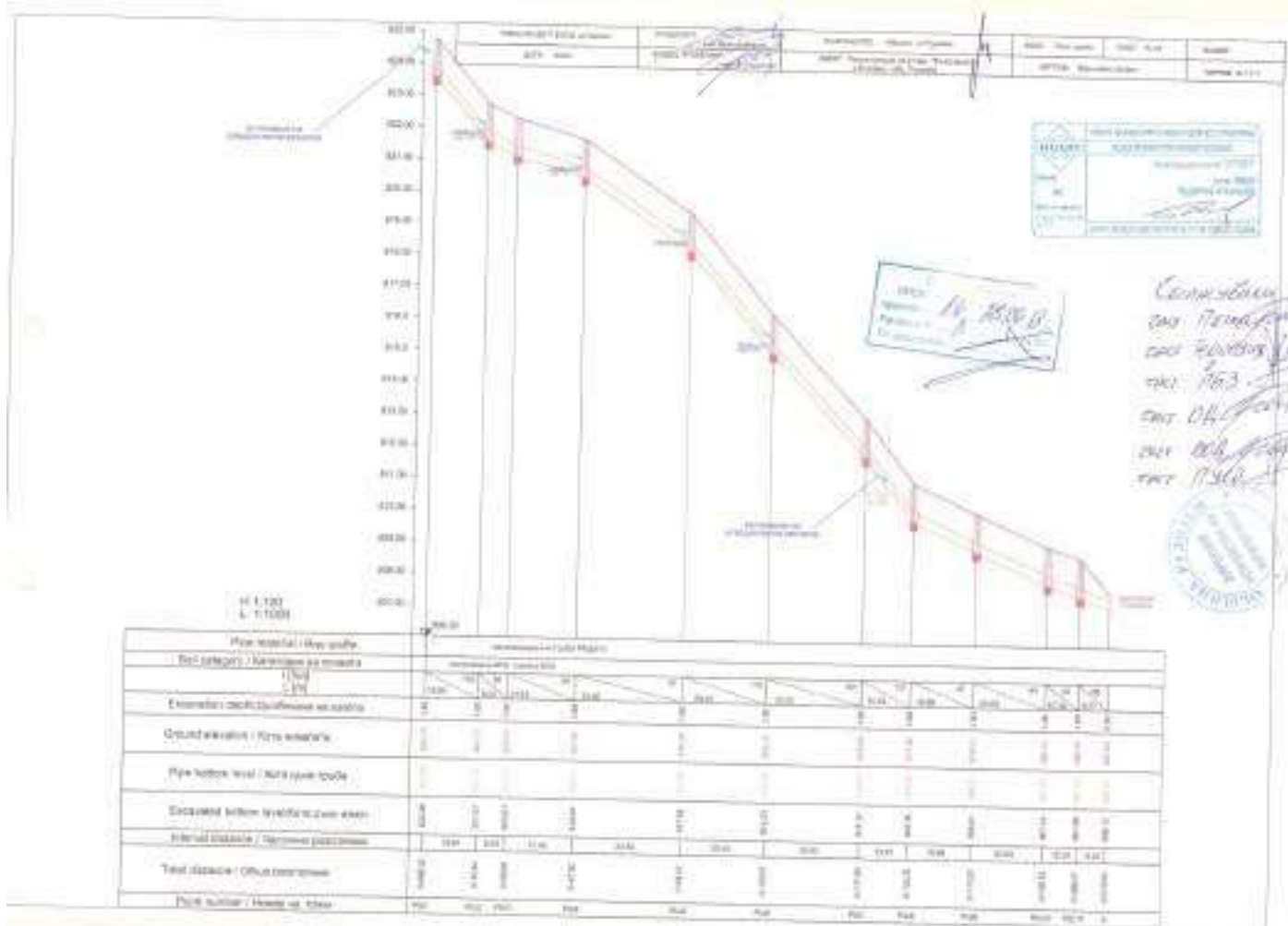
ПОГЛЕД ОТГОРЕ



Обществен
инженер
1/1/2000



| | | | | |
|---------------------|---------------------|---------------------|---------------------|---------------------|
| ИМЕНЕ: Иван Иванов | ИМЕНЕ: Иван Иванов | ИМЕНЕ: Иван Иванов | ИМЕНЕ: Иван Иванов | ИМЕНЕ: Иван Иванов |
| ПОДПИС: Иван Иванов | ПОДПИС: Иван Иванов | ПОДПИС: Иван Иванов | ПОДПИС: Иван Иванов | ПОДПИС: Иван Иванов |



Подписите в настоящия документ са заличени на осн.чл.36а, ал.3 от ЗОП