

**Столична община**

Изходящ №

СОА24-СГ01-2787-[6]

Регистриран на 22.05.2025

За проверка: <https://sofia.bg/registry-report>**СТОЛИЧНА ОБЩИНА**

ДО
АРХ. БОГДАНА ПАНАЙОТОВА
ГЛАВЕН АРХИТЕКТ НА СТОЛИЧНА ОБЩИНА

Относно: Провеждане на събитие Съмър фест 2025-та

УВАЖАЕМА АРХИТЕКТ ПАНАЙОТОВА,

Уведомявам Ви, че Съмър фест се организира от „Би Ес ДЖи Медиа“ съвместно със Столична община – Дирекция „Култура“ и е част от Културния календар на Столична община. Срокът за провеждане на фестивала е от 10.07.2025 г. до 14.09.2025 г., съгласно решение № 161 по Протокол № 32 от 13.03.2025 г. на Столичен общински съвет.

Моля да одобрите приложената схема, за да започнем работа по събитието.

Предварително Ви благодаря за съдействието.

Приложение: съгласно текста

С уважение,

БЛАГОРОДНА ЗДРАВКОВА
ЗАМЕСТИК-КМЕТ НА СТОЛИЧНА ОБЩИНА



*Юридически
Бр. Здравков
/Зав. проект/*

Обект: Схема за поставяне на временни преместваеми обекти за събитие "Sofia Summer Fest", УПИ I, кв.2, м.ЮЖЕН ПАРК 2 ЧАСТ, СО Район "Триадица", гр.София (ПИ с идентификатор 68134.1004.187)

Част: Архитектура

Фаза: Идеен проект

Възложител: "СЪМЪР ФЕСТ" ООД (Summer Fest LTD)

ПРОЕКТАНТ:



/арх. Е. Филипов/

РЪКОВОДИТЕЛ ФИРМА:

/инж. С. Мирчева/

ВЪЗЛОЖИТЕЛ:

/А.Калев/

2025г.

СЪДЪРЖАНИЕ

1. Челна страница
2. Удостоверение за ППП
3. Застраховка
4. Обяснителна записка
5. Чертеж 1 – Ситуация;
6. Чертеж 2 – План-схема;



КАМАРА НА АРХИТЕКТИТЕ В БЪЛГАРИЯ



Удостоверение за

ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

ИЗХ. НОМЕР : 250101U10804

ПРОФИЛ В КАБ : <https://kab.bg/member/04502>

ДАТА НА ИЗДАВАНЕ : 01/01/2025

ВАЛИДНО ДО : 31/12/2025

Камара на Архитектите в България удостоверява, че долуупоменатият проектант е с валидна проектантска правоспособност.

ИМЕНА:

Емил Филипов Филипов

РЕГИСТРАЦИОНЕН НОМЕР В КАБ:

04502

СПЕЦИАЛНОСТ:

Архитект

ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ:

Пълна Проектантска Правоспособност

ОПИСАНИЕ НА ПРАВОСПОСОБНОСТТА

Обхват на проектантската правоспособност- Архитектите с пълна проектантска правоспособност, вписани в регистъра на Камарата на архитектите в България, в съответствие с придобитата проектантска квалификация могат да предоставят проектантски услуги в областта на устройственото планиране и инвестиционното проектиране без ограничения по вид и размер, да договарят участие в инженеринг на строежи и да упражняват контрол по изпълнението на проектите им. (чл.7, ал.7, изр.1 от ЗКАИИП)

Архитектите с пълна проектантска правоспособност, към гореописаните проекти могат да предоставят проектантски услуги и за Всички видове устройствени планове, "Генерален план", "Интериор и дизайн", "Благоустройство", "Пожарна безопасност", "План за безопасност и здраве", "Енергийна ефективност", "План за управление на строителните отпадъци" и други в съответствие с придобитата им професионална квалификация.

ПРЕДСЕДАТЕЛ НА УС

АРХ. ВЛАДИМИР МИЛКОВ:

ПРЕДСЕДАТЕЛ НА КР

АРХ. М. ХРИСТОВ:



КАМАРА НА АРХИТЕКТИТЕ В БЪЛГАРИЯ



Удостоверение за

ЗАСТРАХОВКА

ИЗХ. НОМЕР : 25010110804

СПЕЦИАЛНОСТ : Архитект

ИМЕНА: Емил Филипов

РЕГИСТРАЦИОНЕН № В КАБ : 04502

ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ : Пълна

Камара на Архитектите в България удостоверява, че гореупоменатият проектант е включен в КОМБИНИРАНА

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПРОГРАМА ЗА ЧЛЕНОВЕТЕ НА КАМАРАТА НА АРХИТЕКТИТЕ В БЪЛГАРИЯ:

ЗАСТРАХОВКА:

ПРОФЕСИОНАЛНА ОТГОВОРНОСТ

НОМЕР НА ПОЛИЦА:

3407250100L00001

ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

ЗАД "БУЛСТРАД ВИЕНА ИНШУРАНС ГРУП", ЕИК: 000694286

гр. София 1000, пл. Позитано 5,

Телефон: +359 (02) 9856610

ЗАСТРАХОВАЩ:

Камара на Архитектите в България, ЕИК: 131159126, гр София, ул. Кракра 11

ЗАСТРАХОВАНИ ЛИЦА:

Членове на Камара на Архитектите в България, съгласно приложен списък

ЗАСТРАХОВАНА КАТЕГОРИЯ СТРОИТЕЛСТВО, СЪГЛАСНО

Четвърта и Пета категория строежи

ЗАКОН ЗА УСТРОЙСТВО НА ТЕРИТОРИЯТА:

Покритието по настоящата полица е валидно за членовете на КАБ, описани по-горе, при условие, че те са правоспособни за съответната категория строителни обекти

НАЧАЛНА ДАТА НА ПОКРИТИЕ:

01.01.2025г.

КРАЙНА ДАТА НА ПОКРИТИЕ:

31.12.2025г.

ТЕРИТОРИАЛНИ ГРАНИЦИ:

Република България

ЛИМИТ НА ОТГОВОРНОСТ ЗА ВСЕКИ ЕДИН

За всеки член на КАБ с придобита правоспособност за всеки един Застрахован:

ЗАСТРАХОВАН:

четвърта категория строежи, съгласно ЗУТ 25,000.00 лв. на събитие и 50,000.00BGN в агрегат за периода на застраховане

За всеки член на КАБ с придобита правоспособност за пета категория строежи, съгласно ЗУТ 17,500.00 лв. на събитие и 35,000.00 лв. в агрегат за периода на застраховане

САМОУЧАСТИЕ НА ВСЕКИ ЕДИН ЗАСТРАХОВАН:

НЯМА

ПРЕДСЕДАТЕЛ НА УС

АРХ. ВЛАДИМИР МИЛКОВ:

ПРЕДСЕДАТЕЛ НА КР

АРХ. М. ХРИСТОВ:

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

Обект: Схема за поставяне на временни преместваеми обекти за събитие "Sofia Summer Fest", УПИ I, кв.2, м.ЮЖЕН ПАРК 2 ЧАСТ, СО Район "Триадица", гр.София (ПИ с идентификатор 68134.1004.187)

Част: Архитектура

Фаза: Идеен проект

Проектната разработка обхваща разработването на план-схема за поставяне на временни преместваеми обекти за събитие „София съмър фест“ („Sofia Summer Fest“). Проектът е разработен на база задание от Възложителя и архитектурно заснемане.

Обектът се намира на територията на Южен парк от към бул.„Черни връх“ непосредствено до Национален музей „Земята и хората“ и „Софийски арсенал – музей за съвременно изкуство“. Зоната предвидена за мероприятиято е голямо отворено парково пространство и се намира в УПИ I, кв.2, м.ЮЖЕН ПАРКА 2 ЧАСТ, гр.София.

Тази зона се предвижда за организирането на временно мероприятие – "Sofia Summer Fest".

В това пространство се разполагат няколко вида преместваеми обекти за търговия, отдих, културни мероприятия, активности за деца и театрални постановки, като се създават разнообразни пространства за посетителите. Основният подход е от югозападната страна, от към парка, като зоната е оградена с ажурна временна ограда, като от североизточната страна е предвиден аварийен изход, а от югоизточната – служебен вход. Всички преместваеми обекти се доставят като готово изделие. Обхвата не засяга алейната паркова мрежа.

Основният вход е до южния ъгъл, като там се разполага един 10 футов офис контейнер, в който се разполага билетна каса, като до входа има велосипеден паркинг. Предвиждат се две големи шатри с размери 20x10м и 25x15м, където се разполагат покрита зона за зрители и за детски представления и зона за активности, осигуряващи места за сядане и отдих

на посетителите сядаме защитени от атмосферните условия. Едната се разполага централно, а другата непосредствено до входа. Между тях е релакс зоната.

Непосредствено зад „Софийски арсенал – музей за съвременно изкуство“ се разполага сцената, като от едната и страна са шатрите за подготовка на артистите, а от другата два 20 футови контейнери – офис и складов. Пред сцената са стоящите места за посетителите – подвижни столове и шезлонги.

От югоизточната страна (успоредно на Национален музей „Земята и хората“) се разполага зоната за храна, като там се поставят няколко търговски шатри и маси. След тях има предвиден санитарен контейнер с тоалетни и мивки.

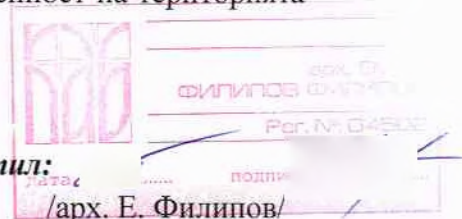
В западния ъгъл се разполагат две шатри за Детска академия, както и детска площадка. От към Национален музей „Земята и хората“ са предвидени маси с пейки за посетителите.

Преместваемите обекти се поставят така, че свободното пространство за преминаване на посетители не е по-малко от пет метра.

Настоящият проект е разработен според действащите нормативни изисквания и наредби:

- Закон за устройство на територията
- Наредба No.4 от 21.05.2001г. за обхвата и съдържанието на инвестиционните проекти
- Наредба за преместваемите обекти, за рекламните, информационните и монументално-декоративните елементи и за рекламната дейност на територията на Столична община

Разработил:



/арх. Е. Филипов/

Възложител:

/ А.Калев /

ДЕКЛАРАЦИЯ

От „РЕНТАЛ МЕДИЯ ГРУП“ ООД във връзка с поставяне на преместваем обект – СЦЕНА, на територията на Южен Парк II, гр. София, по време на *Sofia Summer Fest 2025*, от 10.07 до 14.09.2025 г., с възложител „СЪМЪР ФЕСТ“ ООД, с ЕИК: 206801544, гр. София, ул. Университетска 5, с М.О.Л. АЛЕКСИ КАЛЕВ.

„РЕНТАЛ МЕДИЯ ГРУП“ ООД ГАРАНТИРА И НОСИ ОТГОВОРНОСТ, ЧЕ ЩЕ ПОСТАВИ СЪОРЪЖЕНИЕ СЦЕНА В ПОСОЧЕНОТО МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПО ВСИЧКИ ПРАВИЛА И НОРМАТИВНИ РАЗПОРЕДБИ.



.....
/подпис /печат/



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 01303

Важи за 2024 година

инж. МИХАИЛ

БРОЗИГ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР

включен в регистъра на КИИП за лицата с пълна проектантска правоспособност
с протоколно решение на УС на КИИП 08/24.07.2004 г. по части:

КОНСТРУКТИВНА
ОРГАНИЗАЦИЯ И ИЗПЪЛНЕНИЕ НА СТРОИТЕЛСТВОТО

Председател на РК София град

Председател на КР

инж. Ст. Кинарев

инж. А. Чипев



Председател на УС на КИИП

MARIN
MARINOV
Sofia
15.12.2023 16:38:01

инж. М. Гергов

камара на инженерите в инвестиционното проектиране



УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА УПРАЖНЯВАНЕ НА
ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ

ПО ЧАСТ
КОНСТРУКТИВНА
НА ИНВЕСТИЦИОННИТЕ ПРОЕКТИ

конструктивна

ВАЖИ ЗА РЕГИСТЪР 2024 г.

инж. МАРИЯ

АБАДЖИЕВА

РЕГИСТРАЦИОНЕН № 01303

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР

вписан(а) в публичния регистър на лицата упражняващи технически контрол с протоколно решение на УС на КИИП 165/22.06.2020 г. на основание чл. 142, ал. 10 на ЗУТ и раздел II от Наредба 2 на КИИП

Срок на валидност до 22.06.2025 година



личен подпис

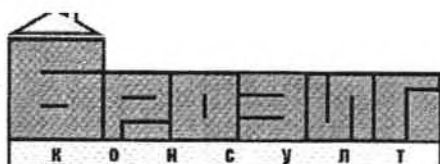
MARIA
MARINOVA
Sofia
14.12.2023 11:21:26

Председател
на ЦКРК на КИИП

инж. И. Гешанов

Председател
на УС на КИИП

инж. М. Гергов



"БРОЗИГ КОНСУЛТ" ЕООД
1142 София, бул. "Евлоги Георгиев" №61
+359 2 / 873 85 05 GSM 0887 62 44 31
mbrozig@gmail.com

КОНСТРУКТИВНО СТАНОВИЩЕ

относно ПРЕМЕСТВАЕМ ОБЕКТ - СЦЕНИЧЕН ПОДИУМ

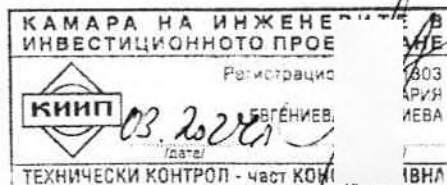
Възложител: НЮ СТЕЙДЖ ГРУП ООД представявано от Евгени Арсов

Проектант:

инж. М. Брозиг

за Възложителя:

Евгени Арсов



гр. София 03. 2021

Цел на КОНСТРУКТИВНОТО становище

Целта на становището е да се определи конструктивната система, носимоспособността на основни конструктивни елементи и общата устойчивост на елементите, от които е изпълнен сценичния подиум.

Също така да се определи, дали обектът е в съответствие с действащите в момента нормативни документи;

- [1] Наредба №3 за основните положения за проектиране на конструкциите на строежите и за въздействията върху тях от 2005 г.
- [2] НАРЕДБА № РД-02-20-2 за проектиране на сгради и съоръжения в земетръсни райони 02. 2012 г.
- [3] Плоско фундиране. Правилник за проектиране. 1996 г
- [4] Наредба №2 за минималните изисквания за здравословни и безопасни условия за труд при извършване на СМР 2004 г.
- [5] Наредба №1з - 1971 от 29.10.2009 за строително - техническите правила и норми за осигуряване на безопасност при пожар.

За изготвяне на конструктивното становище бяха представени следните материали:

1. Конструктивно заснемане на елементите на подиума. На тяхна база и с посочените в [1] натоварвания бяха проведени статически изследвания на елементи от конструкцията. На това се основават и направените в края на становището заключения.

Констативна част

в резултат на визуалното обследване на подиума могат да се направят следните констатации и изводи;

Подиумът се състои от равнинни скелети, изпълнени от стоманени тръбни профили както следва.

1. вертикали от стоманена студено огъната тръба 40x30x2 по DIN 2395 (EN 10305-5)
2. хоризонтални стоманени греди от студено огъната тръба 40x40x2 по DIN 2395 (EN 10305-5)

3. стоманен диагонал от елипсовидна тръба 14/20x4 по DIN 2395 (EN 10305-5)

Височината на сглобения подиум е 1000 мм.

Скрепителните елементи са болтове М 8 x 80 и инвентарни скоби.

Подовото покритие е от хидрофобен шперплат обкантен с алуминиеви равнораменни профили 20/20/2. Хидрофобния шперплат е със сито-ефект.

Сценичният подиум се състои от определено количество модули, свързани по подходящ начин с инвентарни връзки. В зависимост от броя свързани модули, може да се образуват подиуми с различни размери според необходимостта. Устойчивостта на сцената зависи от устойчивостта на отделните модули, затова в становището ще проверим носимоспособността на 1 модул с размери 120/80 см.

Според Наредба №3 натоварването за такъв вид категория С (за масово събиране на хора) е 3 kN/m^2

Следователно максималното натоварване на шперплата е

1.	Собствено тегло шперплат	$0,021 \times 5 \times 1.35$	$= 0.142 \text{ kN/m}^2$
2.	Експлоатационно натоварване	3×1.3	$= 3.9 \text{ kN/m}^2$
	общо		$= 4.05 \text{ kN/m}^2$

$$M_{\max} = 0.125 \times 4.05 \times 0.80 \times 0.80 = 0.324 \text{ kNm}$$

$$W = \frac{b \times h^2}{6} = \frac{100 \times 2.1^2}{6} = 73.5 \text{ cm}^3$$

$$\sigma = \frac{M_{\max}}{W} = \frac{3240}{73.5} = 44.08 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2} < 100 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$$

Проверката на якост на шпертплата е удовлетворена, като за ограничаване на провисването е необходимо да се закове летва с размери 50 / 50 мм в средата на полетата.

2. Проверка на хоризонтална греда

2.1 Натоварване

1.	Собствено тегло на профила		$= 0.05 \text{ kN/m'}$
2.	q	$0,5 \times 4.05$	$= 2.03 \text{ kN/m'}$
	общо		$= 2.08 \text{ kN/m}^2$

$$M_{\max} = 0.125 \times 2.08 \times 1.60 \times 1.60 = 0.66 \text{ kNm}$$

$$\sigma = \frac{M_{\max}}{W} = \frac{6650}{2 \times 5.49} = 606 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2} < 2100 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$$

3. Проверка на стоманена колона

3.1 Натоварване

$$N = 0.5 \times 2.08 \times 1.60 = 1.70 \text{ kN}$$

$$\sigma = \frac{N_{\max}}{\varphi \times A} = \frac{170}{0.8 \times 2.64} = 81 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2} < 2100 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$$

Относно хоризонталната устойчивост на подиума, може да се каже, че тя е осигурена от стоманените подкоси в едното направление и X-връзките в другото направление.

По отношение на сеизмичните въздействия, подиумът попада в категорията на сградите и съоръженията, които не се изчисляват за сеизмични въздействия, а именно строежите от шеста категория съгласно чл. 137, ал. 1, т. 6 ЗУТ.

Заклучение

За разглеждания сценичен подиум може да се каже, че в конструктивно отношение елементите, от които са изпълнени модулите, са в добро състояние и .

Конструкцията на стоманения скелет отговаря на изискванията на нормативните

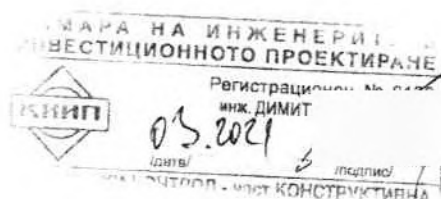
документи, действащи в Р. България .

Проектант:

инж. М. Брозиг

Приложения

1. Снимков материал





КОНСТРУКТИВЕН ПРОЕКТ

ОБЕКТ: Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени колони

ЧАСТ: КОНСТРУКТИВНА

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ: Съмър Фест 2025

Съгласували:

	КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ	
	Частта на проекта е одобрена за извършване	
	Регистр	01
	Секция	РА ЕВА
ПРОЕКТАНТ:.....		
Частта на проекта по удостоверение за ПП		
/ инж. Вера Минева /		
Съгласувано за извършване за текущата година		

2025г.

КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ	
	Регистрац инж. РУ
05 APR 2025	
дата	
ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ - част I	

Д О К Л А Д
№ Б – 02501/ 05.04.2025 г.

от инж.Румяна

Григорова

специалност: П Г С – конструкции

лицензирана за упражняване на технически контрол в проектирането и строителството

УДОСТОВЕРЕНИЕ № 1965/08.03.2000 г., регистрационен №11034 /ССКБ/

УДОСТОВЕРЕНИЕ № 288-01-790 от 29.02.2000 г. /ДНСК/

УДОСТОВЕРЕНИЕ № 369 / 23.11.2001 год. /ДНСК-София/ УДОСТОВЕРЕНИЕ № 574 / 09.12.2004 год. /КИИП-София/

УДОСТОВЕРЕНИЕ 00574/27.07.2007 г. за ТК на КИИП - СОФИЯ

УДОСТОВЕРЕНИЕ № 00574 валидност до 25.03.2027 год. /КИИП-София/

УДОСТОВЕРЕНИЕ №05922 за ППП на КИИП - СОФИЯ

Настоящият доклад се изготвя на база :

1.Сключен договор от 05.04.2025 г. за **технически контрол в проектирането на част “Конструкции”** .

2.Представен проект за строеж: „ Палаткова конструкция 10.5 м x 20 м с дървени колони ” .

УРЕГУЛИРАН ПОЗЕМЛЕН ИМОТ : Съмър Фест 2025.

ВЪЗЛОЖИТЕЛ : „Съмър Фест“ ООД

Ч А С Т: КОНСТРУКТИВНА

Ф А З А: ТП

Част “Конструктивна” е представена с обяснителна записка, конструктивни чертежи , статически изчисления и количествена сметка за СМР, изготвени от инж. Вера Минева с , Регистр.№ 26101- ППП на КИИП – С О Ф И Я.

Конструктивният проект на строеж „ Палаткова конструкция 10.5 м x 20 м с дървени колони ” е изготвен въз основа на изготвен архитектурен проект съгласно искане на възложителя за проектиране и последващо изпълнение.

Целта на разработката е монтажът на готово съоръжение (навес с дървени колони и PVC покритие), изпълняващ функцията на палатка за Съмър Фест 2025. Предвид характера на конструкцията полиестерното покритие следва да се използва само през месеците без снеговалежи , за да се избегнат натоварванията от сняг. Палатка е предназначено за временно ползване.

За конструктивно схема е приета основна равнинна рамкова конструкция, разположена през композиционно разстояние 5,00 m, с корави рамкови възли и ставно подпирени колони. Конструкцията на палатката е едноотворна двускатна рамка с отвор 15 м. Рамките са свързани с греди. Гредите на стрехите трябва да бъдат структурно осигурени срещу повдигане. Цялата носеща конструкция е покрита с PVC покритие.

Рамките се анкерират с анкери за земя или алтернативно с баласт. Земните анкери са оразмерени за плътно уплътнена, несвързана почва. Възможен е монтаж на предварително изградена бетонова/асфалтова площадка.

При монтажа на палатката, е важно да се установи, че характеристиката на земните пластове съответства на тези приети в статичното изчисление.

Ако има несъответствие в стойностите на почвените характеристики, съответните мерки трябва да бъдат съгласувани със строителния инженер.

Обекта представлява отворен двукорабен навес с размери в план 10,50 / 20,00 м. в план. Височината на колоните е 2,00 м по четирите ъгъла, три средни колони, оформящи билото с височина от 4,00 м и колони по периметъра с височина от 3 м. Конструкцията на палатката е съставена от дървени колони, образуващи двускатен порив и обтегачи по периметъра на съоръжението.

Пространственото укрепване се предвижда да се осъществи чрез обтегачи от поцинковано стоманено въже Ø8 на всяка дървена колона. Страничното укрепване ще се осъществи през ъглите на стрехите, като за целта се предвиждат по два обтегача на всяка ъглова колона.

Покривното покритие се изпълняват от трудногорима полиестерна тъкан с PVC покритие. Съоръжението е изготвено по фирмена система с дървена носеща конструкция. Обтегачите се предвижда да се анкерират със земни анкери от конструкционна стомана в съответствие с приложените статични изчисления и чертежи. Конструкцията може да се постави само на достатъчно стабилна основа с анкери за земя или алтернативно с баласт. Оразмеряването е извършено за плътно уплътнена, несвързана почва.

При монтажа на палатката, е важно да се установи, че характеристиката на земните пластове съответства на тези приети в статичното изчисление. Ако има несъответствие в стойностите на почвените характеристики, съответните мерки трябва да бъдат съгласувани със строителния инженер.

Проектните нормативни натоварвания, съгласно съответните части на EN 1991 и националните приложения към тях

Предвид характера на конструкцията полиестерното покритие следва да се сваля през зимните месеци за да се избегнат натоварванията от сняг.

Напреженията върху конструкцията в резултат на монтаж и демонтаж не са изследвани в рамките на това статично изчисление и трябва да бъдат изяснени за всеки отделен случай.

Да се спазват и инструкциите за експлоатация, включваща мерки, осигуряващи поддържане на натоварванията в рамките на допустимото, а именно:

- Не се допуска престой в съоръжението при усилване на вятъра над 90 km/ч;
- Демонтаж на покривното и стенното покритие при очаквана скорост на вятъра над 100 km/ч ;
- Натоварването от сняг да не се допуска. Полиестерното покритие следва да се използва само в активните периоди на работа и да се сваля през зимните месеци за да се избегнат натоварванията от сняг;
- Недопускане на допълнителни товари, извън описаните, или прилагане само след допитване до проектантите;
- След буря да се прави оглед на съоръжението от специалист за недопускане на натрупване на повреди;
- При експлоатацията на палатката и при огледи от експерти да се обърне внимание на пукнатини и пукнатини в профилите на рамката в края на вложките (било, стрехи). Всички износени или повредени компоненти трябва да бъдат заменени с оригинални части.

В проектната разработка е изследвано влиянието на вятъра в надлъжно и напречно направление на конструкцията . За този тип леки конструкции сеизмичното натоварване не е меродавно и не е включено.

Приложените чертежи и обяснителни записки са в необходимия обхват за фаза технически проект.

Да се спазват условията по БХТПБ и ПЛАНА ЗА БЕЗОПАСНОСТ И ЗДРАВЕ на строежа.

Конструкцията като цяло и отделните нейни елементи са проверени и оразмерени съгласно следните нормативни документи:

- БДС EN 1990 Еврокод 0: Основи на проектирането на строителни конструкции;
- БДС EN 1991 Еврокод 1: Въздействие върху конструкциите;
- БДС EN 1992 Еврокод 2: Проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции;
- БДС EN 1993 Еврокод 3: Проектиране на стоманени конструкции;
- БДС EN 1998 Еврокод 8: Проектиране на конструкциите за сеизмични въздействия.
- EN 1991-1-1 Основни въздействия. Плътности, собствени тегла и полезни натоварвания в сгради;
- EN 1991-1-3 Основни въздействия. Натоварване от сняг;
- EN 1991-1-4 Основни въздействия. Натоварване от вятър;
- EN 1999 (Еврокод 9) Проектиране на алуминиеви конструкции;
- EN 1090 Изпълнение на стоманени конструкции и конструкции от алуминиеви сплави.

Част 2: Технически изисквания за стоманени конструкции;

Част 3: Технически изисквания за конструкции от алуминиеви сплави.

- "Основни положения за проектиране на конструкциите на строежите и за въздействията върху тях" Наредба №3/21.07.2004.
- "Наредба No2 от 23.07.2007г. за проектиране на сгради и съоръжения в земетръсни райони", ДВ бр. 68/21.08.2007, 2012
- "Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции", 1988 г.
- "Норми за проектиране на стоманени конструкции", 1987 г.
- Норми за проектиране на дървени конструкции - публ., БСА бр.5-6 от 1990 год.
- НАРЕДБА № РД-02-20-2 ОТ 27 януари 2012 Г. ЗА ПРОЕКТИРАНЕ НА СГРАДИ И СЪОРЪЖЕНИЯ В ЗЕМЕТРЪСНИ РАЙОНИ.
- Норми за проектиране на зидани конструкции-актуализирана редакция, публ. БСА бр.9-10 от 1998 година.
- НАРЕДБА № 3 ОТ 21 ЮЛИ 2004 Г. ЗА ОСНОВНИТЕ ПОЛОЖЕНИЯ ЗА ПРОЕКТИРАНЕ НА КОНСТРУКЦИИТЕ НА СТРОЕЖИТЕ И ЗА ВЪЗДЕЙСТВИЯТА ВЪРХУ ТЯХ /Обн. ДВ. бр.92 от 15 Октомври 2004г., попр. ДВ. бр.98 от 5 Ноември 2004г., изм. ДВ. бр.33 от 15 Април 2005г./.
- Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции, актуализирана редакция с включване на изм. и доп. ,БСА бр.6-8 от 1999 година.
- Наредба №1 за плоско фундиране.

- НАРЕДБА № 13-1971 ОТ 29 ОКТОМВРИ 2009 Г. ЗА СТРОИТЕЛНО-ТЕХНИЧЕСКИ ПРАВИЛА И НОРМИ ЗА ОСИГУРЯВАНЕ НА БЕЗОПАСНОСТ ПРИ ПОЖАР - в сила от 05.06.2010 г.

Представения конструктивен проект е представен с пълни и подробни статически изчисления и конструктивни чертежи съответстващи на нормативните изисквания, като се постигат показателите за безопасна експлоатация на обекта /носимоспособност, пожарна безопасност, ползване на обекта по предназначение, изисквания по опазване на околната среда/.

Спазени са изискванията на действащите нормативни актове за проучване и проектиране, към момента на изработване на проекта. Проектът е съгласуван с всички специалисти, изготвили проектите по отделните части.

Във връзка с **оценка за съответствието на проектите по част конструктивна на основание чл.142,ал.10 от ЗУТ** - проектът отговаря на действащата нормативна уредба и представлява безопасно строителство.

05.04.2025 год.





УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА УПРАЖНЯВАНЕ НА
ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ

ПО ЧАСТ
КОНСТРУКТИВНА
НА ИНВЕСТИЦИОННИТЕ ПРОЕКТИ

конструктивна

ВАЖИ ЗА РЕГИСТЪР 2025 г.

инж. РУМЯНА

ГРИГОРОВА

РЕГИСТРАЦИОНЕН № 00574

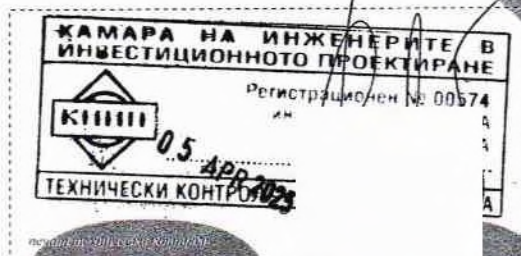
ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН
МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

СТРОИТЕЛЕН ИНЖЕНЕР

вписан(а) в публичния регистър на лицата упражняващи технически контрол с протоколно решение на УС на КИИП 191/25.03.2022 г. на основание чл. 142, ал. 10 на ЗУТ и раздел II от Наредба 2 на КИИП

Срок на валидност до 25.03.2027 година



личен подпис

MARIN C. MARINOV
Sofia
11.12.2024 14:44:34

Председател на УС на КИИП
Е. Ъончев

Председател на УС на КИИП

инж. М. Гергов

ПРОФЕСИОНАЛНА ОТГОВОРНОСТ В ПРОЕКТИРАНЕТО И СТРОИТЕЛСТВОТО

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПОЛИЦА № 04100100007536

Застраховател: РУМЯНА ГРИГОРОВА Адрес: град Брацигово, ул. "Оборище" №4 Тел.: 0895079296	Агенция: ВЕЛИНГРАД Адрес: град Велинград, ул. "Винчо Горанов" №6 - партер Тел.: 0359/52524; 0899992602 E-mail: velingrad1@euroins.bg
Застрахован: РУМЯНА ГРИГОРОВА Адрес: град Брацигово, ул. "Оборище" №4 Тел.: 0895079296	Посредник: ЦЕПЕЛИН ЕООД Адрес: град Батак, ул. Ангел Калоянов" №15 Легитимационен документ / договор №: 0019248

Предмет на договора	Срещу платена застрахователна премия „ЗД ЕВРОИНС“ АД, в качеството му на застраховател, покрива професионалната отговорност на застрахования по писмени претенции на увредените лица, предявени в срока на действие на този договор, за неправомерни действия или бездействия на застрахования при или по повод изпълнение на неговите задължения, извършени в срока на договора.
Покрити рискове	Покрива се професионалната отговорност на застрахования за неимуществени и имуществени вреди вследствие на смърт или телесна повреда на други участници в строителството и/или на трети лица, за материални вреди върху имуществото на други участници в строителството или на трети лица, както и за съдебните разходи, присъдени в полза на увреденото лице по съдебни дела, водени срещу застрахования за установяване на неговата отговорност, когато застрахователят е привлечен в процеса.

Професионална дейност на застрахования, за която е в сила застрахователното покритие	Категория строежи	Застрахователна сума в агрегат	Лимит за едно събитие
ПРОЕКТАНТ		BGN	BGN
КОНСУЛТАНТ за строителен надзор		BGN	BGN
КОНСУЛТАНТ за извършване на оценка за съответствие		BGN	BGN
СТРОИТЕЛ за цялостно изпълнение на строителството		BGN	BGN
СТРОИТЕЛ за изпълнение на отделни видове СМР		BGN	BGN
ЛИЦЕ, упражняващо строителен надзор		BGN	BGN
ЛИЦЕ, упражняващо техн. контрол по част „Конструктивна“	ЧЕТВЪРТА	50 000 BGN	25 000 BGN

Покритието е валидно само за вреди, причинени от застрахования при осъществяването на застрахованата дейност на територията на Република България във връзка със строежи от посочената категория или от друга категория, за която нормативно определената минимална застрахователна сума е по-малка или равна на уговорената между страните.

Самоучастие на застрахования във всяка вреда	10 % от обезщетението или 1 000 (хиляда) BGN, което от двете е по-голямо
Период на застрахователното покритие	Започва с началото на срока на договора, при условие че е платена премията или първата вноска по нея (ако е уговорено разсрочено плащане) и свършва с прекратяването на договора

СРОК НА ДОГОВОРА И ЗАСТРАХОВАТЕЛЕН ПЕРИОД				
НАЧАЛО: 00:00 ч. на 01.03.2024 г.		КРАЙ: 23:59 ч. на 28.02.2025 г.		
ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПРЕМИЯ ЗА ПЕРИОДА И СРОК ЗА НЕЙНОТО ПЛАЩАНЕ				
Вноска	Дата на падеж	Премия	Данък: 2 %	Дължимата сума
1	20.02.2024	50.00 BGN	1.00 BGN	51.00 BGN
2		BGN	BGN	BGN
3		BGN	BGN	BGN
4		BGN	BGN	BGN
ОБЩО		50.00 BGN	1.00 BGN	51.00BGN

Ред за плащане на премията и последици при неплащането и
Вноските от застрахователната премия се плащат в уговорения срок в брой или по банков път. При неплащане на дължимата премия или на първата вноска от нея при разсрочено плащане застрахователното покритие не започва и застрахователят не носи риска по договора. При неплащане на разсрочена вноска от премията в уговорения срок договорът се прекратява автоматично считано от 24:00 часа на 15-я ден от датата на падежа на разсрочената вноска.

Други условия: X.

За неуредените в този договор въпроси се прилагат разпоредбите на Наредбата за условията и реда за задължително застраховане в проектирането и строителството и на Кодекса за застраховането, както и останалите разпоредби на действащото българско законодателство.

Долуподписаният, в качеството си на застраховател / представител на застрахователя, декларирам следното:

- получих информацията по чл. 326 от Кодекса за застраховането;
- в съответствие с разпоредбите на Регламент (ЕС) 2016/679 на Европейския парламент и на Съвета бях информиран/а, че „ЗД ЕВРОИНС“ АД е администратор на лични данни и ще обработва личните ми данни;
- предоставени са ми, за да се запозная със същите, Правилата за предоставяне на информация за упражняване правата на субектите на лични данни и Уведомление за поверителност във връзка със сключване, изпълнение на задължения и уреждане на претенции по застрахователен договор, а също така съм информиран/а, че тези документи са публикувани на интернет страницата на „ЗД ЕВРОИНС“ АД (www.euroins.bg) и са общодостъпни.

Дата и място на сключване на застраховката: 20.02.2024 г., град Велинград

За застрахователя:

За застрахователя:





УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 26101

Важи за 2025 година

ИНЖ. ВЕРА

МИНЕВА

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН

МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

Включен в регистъра на КИИП за лица с пълна проектантска правоспособност с протоколно решение на УС на КИИП 162/28.02.2020 г. по части:

КОНСТРУКТИВНА
ОРГАНИЗАЦИЯ И ИЗПЪЛНЕНИЕ НА СТРОИТЕЛСТВОТО

Председател на РК Пазарджик



инж. И. Палева

Председател на УС на КИИП

MARIN
MARINOV
Sofia

12.12.2024 14:47:49

инж. М. Гергов

ЗАСТРАХОВАТЕЛНА ПОЛИЦА

№ 13122410005914 / 27.11.2024 г.

На основание Общите условия на застраховка „Професионална отговорност“ и Специални условия на застраховка „Отговорност на проектанта, строителя, консултанта и лицето упражняващо строителен надзор по чл. 171 от Закона за устройство на територията“, попълнено Предложение - Въпросник и срещу платена премия, ЗК „Лев Инс“ АД сключва настоящата полица при следните условия:

Застрахован:	Наименование: ВЕРА МИНЕВА	
	ЕИК: 7812293479 Тел.:	
	Адрес:	
	Представляващ:	
	Свидетелство за оправомощаване №:	26101
Застрахована дейност:	ПРОЕКТАНТ	
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:	1.1. На основание писмено Предложение-декларация и срещу платена премия ЗАСТРАХОВАТЕЛЯТ осигурява покритие на ЗАСТРАХОВАНИЯ във връзка с предявени през срока на действие на застрахователния договор 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. 1.2. Застрахователното покритие по тези Специални условия включва и разходите, които ЗАСТРАХОВАНИЯТ целесъобразно е направил за предотвратяване и ограничаване на вредите, както и съдебните разходи по граждански дела във връзка с искове по т. 1.1 срещу ЗАСТРАХОВАНИЯ, извършени с писменото съгласие на ЗАСТРАХОВАТЕЛЯ, до размера на договорените в полицата лимити.	
Исключени 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 01.12.2024 г. Край: 23:59 часа на 30.11.2025 г.
Периодът на застрахователното покритие започва от 00.00 часа на деня, посочен в полицата за начало на срока, но при условие, че е платена дължимата застрахователна премия (или първата вноска при разсрочено плащане) и изтича в 24.00 часа на деня, посочен в полицата за край на срока.		
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 се прилага	
Застрахователна премия:	Застрахователна премия: 100,00 лв. Данък 2%: 2,00 лв. Дължима застрахователна премия с включен данък: 102,00 лв. платима еднократно при сключване на застраховката.	

При разсрочено плащане на застрахователната премия, вноските се плащат в срока, уговорен в полицата. При неплащане на разсрочена вноска от застрахователната премия, договорът се прекратява в 24,00 часа на 15 (петнадесетия) ден от датата на падеж на неплатената разсрочена вноска.			
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 узнаването за това. ЗК „ЛЕВ ИНС“ АД, гр. София, бул. „Симеоновско шосе“ № 67А, тел.: 02/ 404 94 92; 0800 15 333		
Обезщетения:	Дължимите обезщетения се изплащат: - въз основа на доброволно споразумение между страните по застрахователния договор и увреденото лице/лица или - въз основа на съдебно решение.		
Полицата е издадена в:	Три еднообразни екземпляра.		
Дата на издаване:	27.11.2024	Агенция на ЗК „Лев Инс“ АД:	Корпоративен Център Пловдив
Декларирам, че съм информиран, че предоставените от мен лични данни, както и данните на Застрахования (когато е лице различно от мен) се обработват от ЗК „Лев Инс“ АД, в качеството му на администратор на лични данни, съгласно Регламент (ЕС) 2016 / 679 и действащото българско законодателство. Запознах се, както и Застрахования (когато е лице различно от мен) с Информацията за защита на личните данни по чл. 13 и 14 от ОРЗД на Застрахователя, налична в офисите на дружеството и публикувана на: www.lev-ins.com. Получил съм подписан от представител на Застрахователя екземпляр от Общите условия на застраховка „Професионална отговорност“ и Специални условия на застраховка „Отговорност на проектанта, строителя, консултанта и лицето упражняващо строителен надзор по чл. 171 от Закона за устройство на територията“, запознах се с тях и заявявам, че ги приемам.			
Код на посредника:	15038134	Застрахователен посредник(име):	ЕС ДИ АЙ ГРУП ЕАД
Адрес и телефон на посредника:		Гр. Пловдив	
Настоящата Полица, Въпросник-Предложение, Общите условия за застраховка „Професионална отговорност“ и Специални условия на застраховка „Отговорност на проектанта, строителя, консултанта и лицето упражняващо строителен надзор по чл. 171 от Закона за устройство на територията“, всички Добавъци и други придружаващи документи са неразделна част от застрахователния договор.			

ЗАСТРАХОВАН:



ЗАСТРАХОВАТЕЛ:

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

Основание за проектиране

Настоящата разработка е изготвена на основание на задание за проектиране на Възложителя, с конкретно упомената функция.

Целта на разработката е монтажът на готово съоръжение (навес с дървени колони и PVC покритие), изпълняващ функцията на палатка за Съмър Фест 2025

Предвид характера на конструкцията полиестерното покритие следва да се използва само през месеците без снеговалежи, за да се избегнат натоварванията от сняг.

Норми за проектиране

Стоманената конструкция на халето е проектирана в съответствие с изискванията на

Европейските норми по строителни конструкции, както следва:

- EN 1990: (Еврокод 0) Основи на проектирането на строителни конструкции;
- EN 1991: (Еврокод 1) Въздействия върху строителните конструкции;
- EN 1991-1-1 Основни въздействия. Плътности, собствени тегла и полезни натоварвания в сгради;
- EN 1991-1-3 Основни въздействия. Натоварване от сняг;
- EN 1991-1-4 Основни въздействия. Натоварване от вятър;
- EN 1993: (Еврокод 3) Проектиране на стоманени конструкции;
- EN 1999 (Еврокод 9) Проектиране на алуминиеви конструкции;
- EN 1090 Изпълнение на стоманени конструкции и конструкции от алуминиеви сплави.

Част 2: Технически изисквания за стоманени конструкции;

Част 3: Технически изисквания за конструкции от алуминиеви сплави.

Дълготрайността на съоръжението, в рамките на експлоатационния му срок, е осигурена чрез избора на материал за основната носеща дървена конструкция.

Обекта представлява отворен двукорабен навес с размери в план 10,5м x 20,00 м.

Височината на колоните е 2,00м по четирите ъгъла, три средни колони, оформящи билото с височина от 4,00м и колони по периметъра с височина от 3м.

Покривното покритие се изпълняват от трудногорима полиестерна тъкан с PVC покритие.

Съоръжението е изготвено по фирмена система с дървена носеща конструкция.

Статичното изчисление, извършено по-долу, се отнася за тип транспортируема палатка

Палатка е предназначено за временно ползване.

Конструкцията на палатката е съставена от дървени колони, образуващи двускатен порив и обтегачи по периметъра на съоръжението.

В точката на пресичане по височина на вътрешните рамки се предвижда билен прът оформящ централната мачта до кота на билото от 4,00 м

Пространственото укрепване се предвижда да се осъществи чрез обтегачи от поцинковано стоманено въже Ø8 на всяка дървена колона.

Страничното укрепване ще се осъществи през ъглите на стрехите, като за целта се предвиждат по два обтегача на всяка ъглова колона.

Цялата носеща конструкция е покрита с PVC покритие.



За покривно покритие могат да бъдат използвани само материал от полиетилен с PVC покритие плат или друга подобна материя. Якостта на опън и разкъсване на брезента и неговите връзки (крепевни елементи, шевове, тръбопроводи) трябва да отговарят на натоварванията, които възникват в посоките на вятъра и основата. Теглото на брезентовия материал не трябва да надвишава $1,0 \text{ kg/m}^2$.

Покривната обвивка не е структурно обработена, но силите на опън, произтичащи от брезента (опън на брезента), са взети предвид при оразмеряване на конструкцията.

Обтегачите се анкерират със земни анкери от конструкционна стомана в съответствие с приложените статични изчисления и чертежи.

Конструкцията може да се постави само на достатъчно стабилна основа с анкери за земя или алтернативно с баласт. Оразмеряването е извършено за плътно уплътнена, несвързана почва.

При монтажа на съоръжението, е важно да се установи, че характеристиката на земните пластове съответства на тези приети в статичните изчисления. Ако има несъответствия, то те трябва да бъдат съгласувани със строителния инженер.

Не са предвидени улуци и водосточни тръби.

Дъждовните води ще се оттичат на терена.

Предвид характера на конструкцията полиестерното покритие следва да се сваля през зимните месеци за да се избегнат натоварванията от сняг.

Напреженията върху конструкцията в резултат на монтаж и демонтаж не са изследвани в рамките на това статично изчисление и трябва да бъдат изяснени за всеки отделен случай.

Проектни натоварвания

Проектните нормативни натоварвания, съгласно съответните части на EN 1991 и националните приложения към тях са:

- Постоянни натоварвания от собственото тегло на окомплектовката на съоръжението;

Предвид характера на конструкцията полиестерното покритие следва да се използва само през месеците без снеговалежи и да се сваля през зимните месеци за да се избегнат натоварванията от сняг.

Характеристично натоварване от вятър с основна стойност на базовата скорост на вятъра до $v_{b0}=33,00 \text{ m/s}$. Ветровото натоварване е разгледано съгласно EN 13782 и EN 1991-1-4. Разгледано е влиянието на вятъра в надлъжно и напречно направление на конструкцията.

- За този тип леки конструкции сеизмичното натоварване не е меродавно и не е включено.

Приложената типова система е в съответствие с нормативните изисквания, и е допустима за приложение на територията на Р. България, при спазване на изходните условия по отношение – вид и интензивност на нормативните натоварвания. Предвид характера на конструкцията полиестерното покритие следва да се използва само през месеците без снеговалежи, за да се избегнат натоварванията от сняг.

Дълготрайността и необходимата пожароустойчивост на конструкцията са гарантирани.



ИНСТРУКЦИИ ЗА ЕКСПЛОАТАЦИЯ

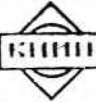
Инструкцията за експлоатация включва мерки, осигуряващи поддържане на натоварванията в рамките на допустимото, а именно:

- Не се допуска престой в съоръжението при усилване на вятъра над 90 km/ч;
- Демонтаж на покривното и стенното покритие при очаквана скорост на вятъра над 100 km/ч ;

Натоварването от сняг да не се допуска. Полиестерното покритие следва да се използва само в активните периоди на работа и да се сваля през зимните месеци за да се избегнат натоварванията от сняг.

- Недопускане на допълнителни товари, извън описаните, или прилагане само след допитване до проектантите.
- След буря да се прави оглед на съоръжението от специалист за недопускане на натрупване на повреди.
- При експлоатацията на палатката и при огледи от експерти да се обърне внимание на пукнатини и пукнатини в профилите на рамката в края на вложките (било, стрехи). Всички износени или повредени компоненти трябва да бъдат заменени с оригинални части.

 КНИП	КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ	
	РЕГИСТРАЦИОНЕН № 26101	
Проектант:	инж. Вера М	ВЕРА ИНЕВА
КСС	ЧУ	
ТЕХНИЧЕСКИ ДУКТОБЕ	ПОДПИС	
ППП	САМИ СЪВЪРШЕНИ ДЕЙСТВИЯ СЪЩЕСТВУВАТ ЗА ПЪЛНА ЗА ТЕКУЩАТА ГОДИНА	

КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ	
 КНИП	РЕГИСТРАЦИОНЕН инж. ГУ 05 APR 2025 дата
ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ - м.с.с.	

СТАТИЧЕСКИ ИЗЧИСЛЕНИЯ

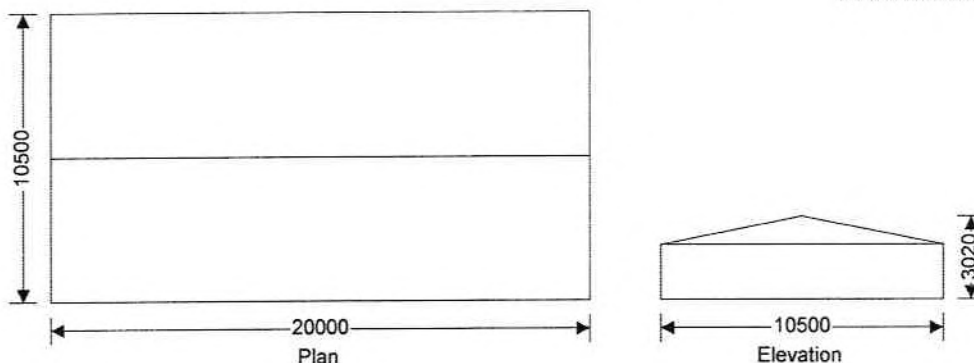


Натоварване от вятър

WIND LOADING (EN1991-1-4)

In accordance with EN1991-1-3:2005+A1:2010 and the recommended values

TEDDS calculation version 3.0.19



Building data

Type of roof;	Duopitch		
Length of building;	L = 20000 mm;	Width of building;	W = 10500 mm
Pitch of roof;	$\alpha_0 = 11.0$ deg		
Total height;	h = 3020 mm		

Basic values

Fund wind speed velocity;	$v_{b,0} = 33.0$ m/s;	Season factor;	$C_{season} = 1.00$
Air density;	$\rho = 1.250$ kg/m ³ ;	Probability factor;	$C_{prob} = 1.00$
Basic wind speed velocity;	$v_b = 33.0$ m/s		

Orography

Orography factor not signif;	$C_o = 1.0$
Terrain category;	0
Displacement height;	$H_d = 0$ mm

The velocity pressure for the windward face of the building with a 0 degree wind is to be considered as 1 part as the height h is less than b (cl.7.2.2)

The velocity pressure for the windward face of the building with a 90 degree wind is to be considered as 1 part as the height h is less than b (cl.7.2.2)

Peak velocity pressure - windward wall - Wind 0 deg and roof

Reference height;	z = 2000 mm		
Roughness length (Table 4.1);	$z_0 = 3$ mm;	Roughness length (Category II);	$z_{0,II} = 50$ mm
Minimum height (Table 4.1);	$z_{min} = 1000$ mm;	Maximum height;	$z_{max} = 200000$ mm
Terrain factor;	$k_r = 0.156$;	Roughness factor;	$C_r = 1.01$
Mean wind;	$v_m = 33.5$ m/s;	Turbulence factor;	$k_t = 1.0$
Turbulence intensity;	$I_v = 0.154$		
Peak velocity pressure;	$q_p = 1.45$ kN/m ²		

Structural factor

Building type;	Other;	Structural factor (Annex D);	$C_s C_d = 1.00$
----------------	--------	------------------------------	------------------

Peak velocity pressure - windward wall - Wind 90 deg and roof

Reference height;	z = 3020 mm		
Terrain factor;	$k_r = 0.156$;	Roughness factor;	$C_r = 1.08$
Mean wind;	$v_m = 35.6$ m/s;	Turbulence factor;	$k_t = 1.0$
Turbulence intensity;	$I_v = 0.145$		
Peak velocity pressure;	$q_p = 1.59$ kN/m ²		



Peak velocity pressure for internal pressure

Peak velocity pressure – internal (as roof press.); $q_{p,i} = 1.59 \text{ kN/m}^2$

Pressures and forces

Net pressure;

$$p = C_{sCd} \times q_p \times C_{pe} - q_{p,i} \times C_{pi};$$

Net force;

$$F_w = p_w \times A_{ref};$$

Roof load case 1 - Wind 0, $C_{pi} -0.30$, - C_{pe}

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
F (-ve)	-1.22	1.59	-1.47	1.86	-2.73
G (-ve)	-0.96	1.59	-1.05	10.45	-11.00
H (-ve)	-0.42	1.59	-0.19	94.66	-18.11
I (-ve)	-0.48	1.59	-0.29	94.66	-27.17
J (-ve)	-0.84	1.59	-0.86	12.31	-10.60

Total vertical net force; $F_{w,v} = -68.32 \text{ kN};$

Total horizontal net force; $F_{w,h} = 1.13 \text{ kN}$

Walls load case 1 - Wind 0, $C_{pi} -0.30$, - C_{pe}

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
A	-1.20	1.59	-1.43	2.56	-3.67
B	-0.80	1.59	-0.80	12.95	-10.32
C	-0.50	1.59	-0.32	10.85	-3.46
D	0.71	1.45	1.50	40.00	60.16
E	-0.31	1.45	0.03	40.00	1.09

Overall loading

Leeward force overall; $F_l = 1.1 \text{ kN};$

Windward force overall; $F_w = 60.2 \text{ kN}$

Lack of correlation (cl.7.2.2(3)); $f_{corr} = 0.85;$

Overall loading overall section; $F_{w,D} = 51.3 \text{ kN}$

Roof load case 2 - Wind 90, $C_{pi} -0.30$, - C_{pe}

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
F (-ve)	-1.42	1.59	-1.79	1.86	-3.32
G (-ve)	-1.30	1.59	-1.59	3.23	-5.15
H (-ve)	-0.64	1.59	-0.54	25.85	-14.01
I (-ve)	-0.54	1.59	-0.38	181.62	-69.50

Total vertical net force; $F_{w,v} = -90.29 \text{ kN};$

Total horizontal net force; $F_{w,h} = 0.00 \text{ kN}$

Walls load case 2 - Wind 90, $C_{pi} -0.30$, - C_{pe}

Zone	Ext pressure coefficient C_{pe}	Peak velocity pressure q_p , (kN/m ²)	Net pressure p (kN/m ²)	Area A_{ref} (m ²)	Net force F_w (kN)
A	-1.20	1.45	-1.27	2.42	-3.06
B	-0.80	1.45	-0.69	9.67	-6.63
C	-0.50	1.45	-0.25	27.92	-6.96
D	0.70	1.59	1.59	26.36	42.02
E	-0.30	1.59	0.00	26.36	0.00

ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

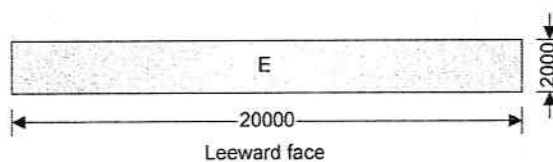
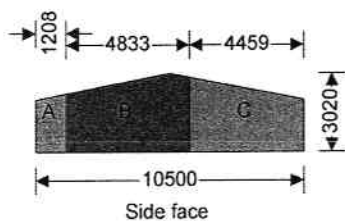
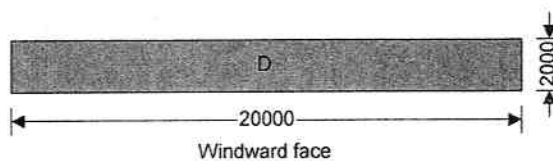
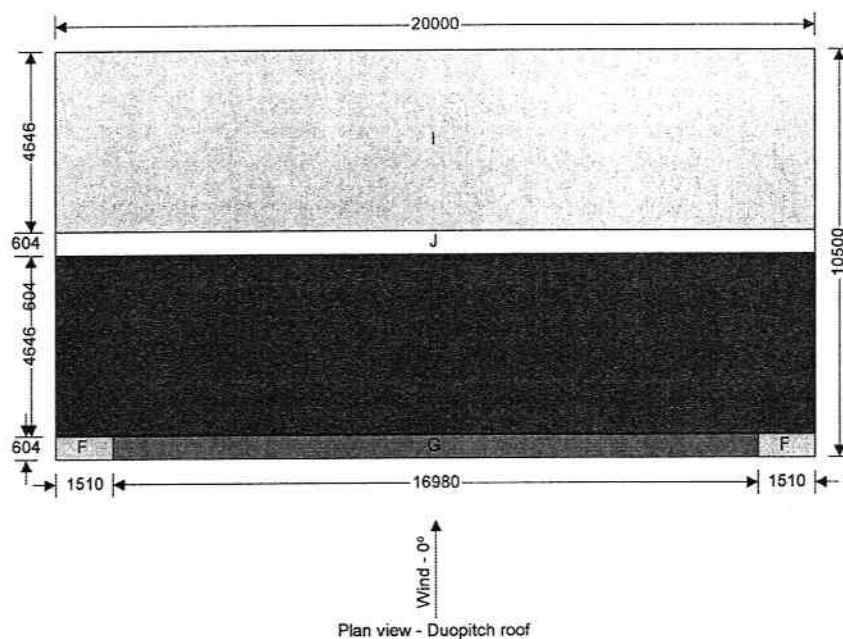
Overall loading

Leeward force overall; $F_l = 0.0 \text{ kN}$;

Lack of correlation (cl.7.2.2(3)); $f_{corr} = 0.85$;

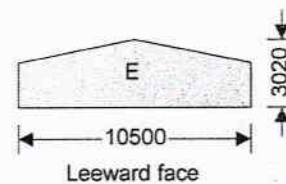
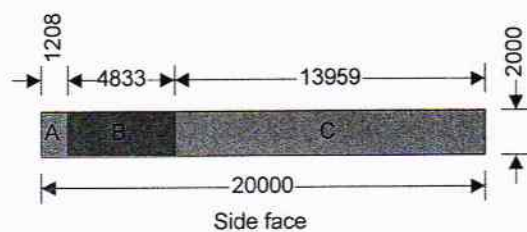
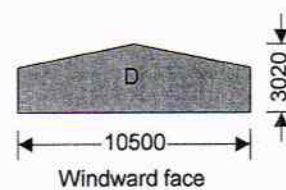
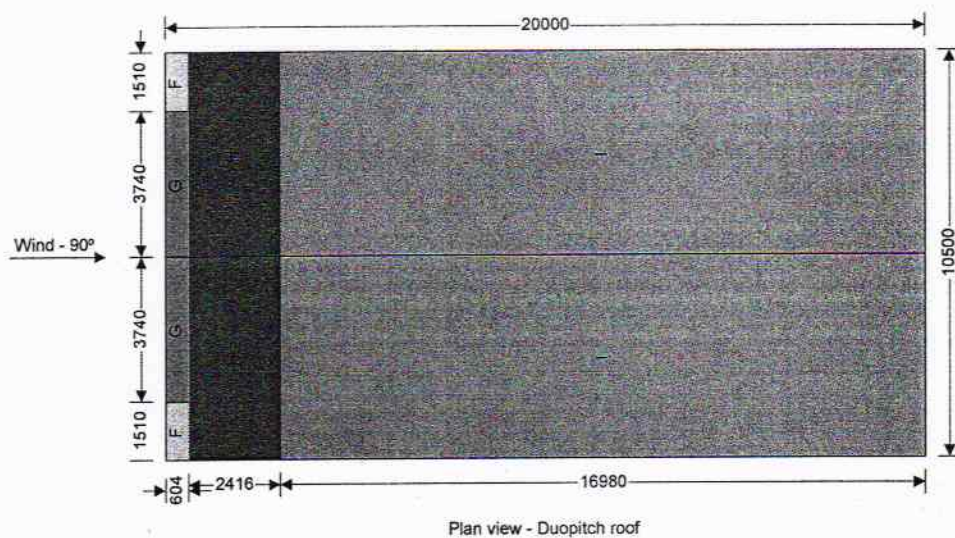
Windward force overall; $F_w = 42.0 \text{ kN}$

Overall loading overall section; $F_{w,D} = 35.7 \text{ kN}$



ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД



ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

ПАРАМЕТРИ НА НАПРЕЧНИ СЕЧЕНИЯ

Дървени конструкции
Изходни данни

Колона - 2.0m								
d=	10	cm	Wy=	98.13	cm ³	Wz=	98.13	cm ³
h=	10	cm	Iy=	490.63	cm ⁴	Iz=	490.63	cm ⁴
Het=	200	cm	A=	78.5	cm ²			

Колона - 3.0m								
d=	10	cm	Wy=	98.13	cm ³	Wz=	98.13	cm ³
h=	10	cm	Iy=	490.625	cm ⁴	Iz=	490.63	cm ⁴
Het=	300	cm	A=	78.5	cm ²			

Колона - 4.0m								
d=	10	cm	Wy=	98.13	cm ³	Wz=	98.13	cm ³
h=	10	cm	Iy=	490.63	cm ⁴	Iz=	490.63	cm ⁴
Het=	400	cm	A=	78.5	cm ²			

ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

КОЛОНА 2м

Колонa - 2.0m								
d=	10	cm	Wy=	98.125	cm3	Wz=	98.13	cm3
h=	10	cm	Iy=	490.625	cm4	Iz=	490.6	cm4
Het=	200	cm	A=	78.5	cm2	к, изк	1	
Leff,y=	200	cm	iy=	2.50	cm	λy=	80	
Leff,z=	200	cm	iz=	2.50	cm	λz=	80	

Вид дървесина	Иглолистни дървесни видове		
	C24		
Характеристична якост на натиск (II)	f _{c,o,k} =	21	N/mm ²
5% процентил на модула на еластичност успоредно на	E _{0,05}	7.4	N/mm ²
Коефициент на изменение	k _{mod}	0.8	
	β _c =	0.2	
	γ _M =	1.3	

Натоварване (изч)

От ВЯТЪР 4.555 kN

от с.тегло 0.09 kN

Пълно натоварване q= 4.649 kN

Оразмеряване:

Устойчивост на конструктивния елемент

Определяне на относителната стройност

$$\lambda_{red,y} = \frac{\lambda_y}{\pi} \sqrt{\frac{f_{c,o,k}}{E_{0,05}}} = 1.36 > 0.3 \quad \left| \quad \begin{array}{l} \lambda_{red} \leq 0.3 \quad k_{c,z} = 1 \\ \lambda_{red} \geq 0.3 \quad k_{c,y(z)} = \frac{1}{k_{y,(z)} \sqrt{k_{y,(z)}^2 - \lambda_{red,y(z)}^2}} \end{array} \right.$$

$$\lambda_{red,z} = \frac{\lambda_z}{\pi} \sqrt{\frac{f_{c,o,k}}{E_{0,05}}} = 1.36 > 0.3$$

$$k_{y,(z)} = 0.5[1 + \beta, c(\lambda_{red,y,(z)} - 0.3) + \lambda_{red,y,(z)}^2]$$

$$k_y = 1.53 \quad k_z = 1.53$$

$$k_{c,y} = 0.94 \quad k_{c,z} = 0.94$$

Изчислителни напрежения

$$\sigma_{c,o,d} = \frac{N}{A} \quad \sigma_{c,o,d} = 0.059 \text{ kN/cm}^2$$

Изчислителна якост

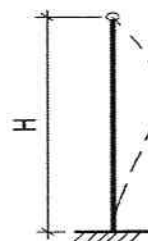
$$f_{c,o,d} = k_{mod} \frac{f_{c,o,k}}{\gamma_M} = f_{c,o,d} = 12.92 \text{ N/mm}^2 \quad f_{c,o,d} = 1.29 \text{ kN/cm}^2$$

Проверка на напреженията

$$\frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,y} f_{c,o,d}} \leq 1 \quad \frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,y} f_{c,o,d}} = 0.049 \leq 1$$

$$\frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,z} f_{c,o,d}} \leq 1 \quad \frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,z} f_{c,o,d}} = 0.049 \leq 1$$

Статическа схема



ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

КОЛОНА 3м

Колонa - 3.0m								
d=	10	cm	Wy=	98.13	cm ³	Wz=	98.13	cm ³
h=	10	cm	Iy=	490.63	cm ⁴	Iz=	490.63	cm ⁴
Het=	300	cm	A=	78.5	cm ²	к, изк	1	
Leff,y=	300	cm	Iy=	2.50	cm	λy=	120	
Leff,z=	300	cm	Iz=	2.50	cm	λz=	120	

Вид дървесина	Иглолистни дървесни видове		
	C24		
Характеристична якост на натиск (II)	f _{c,o,k} =	21	N/mm ²
5% процентил на модула на еластичност успоредно на	E _{o,05}	7.4	N/mm ²
Коефициент на изменение	k _{mod}	0.8	
	β _c =	0.2	
	γ _M =	1.3	

Натоварване (изч)

От ВЯТЪР 4.555 kN

от с.тегло 0.14 kN

Пълно натоварване q= 4.696 kN

Оразмеряване:

Устойчивост на конструктивния елемент

Определяне на относителната стройност

$$\lambda_{red,y} = \frac{\lambda_y}{\pi} \sqrt{\frac{f_{c,o,k}}{E_{o,05}}} = 2.04 > 0.3 \quad \left| \begin{array}{l} \lambda_{red} \leq 0.3 \\ \lambda_{red} \geq 0.3 \end{array} \right. \quad k_{c,z} = \frac{1}{1} \quad k_{c,y(z)} = \frac{1}{k_{y,(z)} \sqrt{k_{y,(z)}^2 - \lambda_{red,y(z)}^2}}$$

$$\lambda_{red,z} = \frac{\lambda_z}{\pi} \sqrt{\frac{f_{c,o,k}}{E_{o,05}}} = 2.04 > 0.3 \quad k_{y,(z)} = 0.5[1 + \beta, c(\lambda_{red,y,(z)} - 0.3) + \lambda_{red,y(z)}^2]$$

$$k_y = 2.75 \quad k_z = 2.75$$

$$k_{c,y} = 0.2 \quad k_{c,z} = 0.20$$

Изчислителни напрежения

$$\sigma_{c,o,d} = \frac{N}{A} \quad \sigma_{c,o,d} = 0.06 \text{ kN/cm}^2$$

Изчислителна якост

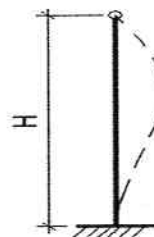
$$f_{c,o,d} = k_{mod} \frac{f_{c,o,k}}{\gamma_M} = f_{c,o,d} = 12.92 \text{ N/mm}^2 \quad f_{c,o,d} = 1.29 \text{ kN/cm}^2$$

Проверка на напреженията

$$\frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,y} f_{c,o,d}} \leq 1 \quad \frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,y} f_{c,o,d}} = 0.234 \leq 1$$

$$\frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,z} f_{c,o,d}} \leq 1 \quad \frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,z} f_{c,o,d}} = 0.234 \leq 1$$

Статическа схема



ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

КОЛОНА 4м

Колона - 4.0m							
d=	10	cm	Wy=	98.13	cm ³	Wz=	98.13 cm ³
h=	10	cm	Iy=	490.63	cm ⁴	Iz=	490.63 cm ⁴
Het=	400	cm	A=	78.5	cm ²	к, изк	1
Leff,y=	400	cm	iy=	2.50	cm	λy=	160
Leff,z=	400	cm	iz=	2.50	cm	λz=	160

Вид дървесина	Иглолистни дървесни видове		
	C24		
Характеристична якост на натиск (II)	f _{c,o,k} =	21	N/mm ²
5% процентил на модула на еластичност успоредно на	E _{0,05}	7.4	N/mm ²
Коефициент на изменение	k _{mod}	0.8	
	β _c =	0.2	
	γ _M =	1.3	

Натоварване (изч)

От ВЯТЪР 4.555 kN

от с.тегло 0.19 kN

Пълно натоварване q= 4.743 kN

Оразмеряване:

Устойчивост на конструктивния елемент

Определяне на относителната стройност

$$\lambda_{red,y} = \frac{\lambda_y}{\pi} \sqrt{\frac{f_{c,o,k}}{E_{0,05}}} = 2.71 > 0.3$$

$$\lambda_{red,z} = \frac{\lambda_z}{\pi} \sqrt{\frac{f_{c,o,k}}{E_{0,05}}} = 2.71 > 0.3$$

$$\lambda_{red} \leq 0.3 \quad k_{c,z} = 1$$

$$\lambda_{red} \geq 0.3 \quad k_{c,y(z)} = \frac{1}{k_{y,(z)} \sqrt{k_{y,(z)}^2 - \lambda_{red,y(z)}^2}}$$

$$k_{y,(z)} = 0.5[1 + \beta, c(\lambda_{red,y,(z)} - 0.3) + \lambda_{red,y(z)}^2]$$

$$k_y = 4.43 \quad k_z = 4.43$$

$$k_{c,y} = 0.06 \quad k_{c,z} = 0.06$$

Изчислителни напрежения

$$\sigma_{c,o,d} = \frac{N}{A} \quad \sigma_{c,o,d} = 0.06 \text{ kN/cm}^2$$

Изчислителна якост

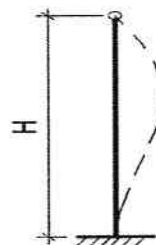
$$f_{c,o,d} = k_{mod} \frac{f_{c,o,k}}{\gamma_M} = f_{c,o,d} = 12.92 \text{ N/mm}^2 \quad f_{c,o,d} = 1.29 \text{ kN/cm}^2$$

Проверка на напреженията

$$\frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,y} f_{c,o,d}} \leq 1 \quad \frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,y} f_{c,o,d}} = 0.723 \leq 1$$

$$\frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,z} f_{c,o,d}} \leq 1 \quad \frac{\sigma_{c,o,d}}{k_{c,z} f_{c,o,d}} = 0.723 \leq 1$$

Статическа схема



ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

Земен анкер

Земен Анкер

1000х3.0 mm

Дълбочина на фундиране

1000.00 mm

M винт

35.00 mm

$$Q_s = \pi D N_{eff} \left[\frac{1}{2} \gamma H_1 K_1 \tan \phi \right]$$

$$Q_s = 5.708373 \text{ kN}$$

$$Q_{max} = 4.6492 \text{ kN}$$

обемно тегло=

обемно тегло=

ъгъл на вътрешно триене $\phi =$

съпротивление на натиск

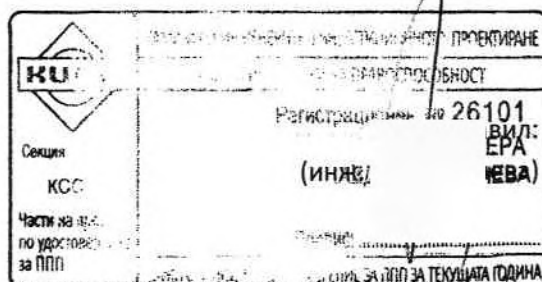
1.63 g/cm²

150 kN/m³

22°

48.00 MPa

$$< Q_s = 5.708373 \text{ kN}$$



ОБЕКТ : Палаткова конструкция 10.5мх20м с дървени

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: „Съмър Фест“ ООД

СЪДЪРЖАНИЕ:

Натоварване от вятър	2
WIND LOADING (EN1991-1-4).....	ГРЕШКА! ПОКАЗАЛЕЦЪТ НЕ Е ДЕФИНИРАН.
ПАРАМЕТРИ НА НАПРЕЧНИ СЕЧЕНИЯ	6
РАМКА	Грешка! Показалецът не е дефиниран.
РАМКА- ОРАЗМЕРЯВАНЕ.....	7

