

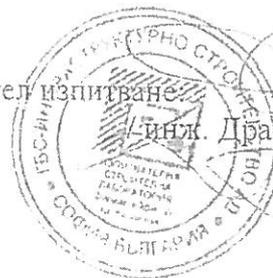
ПРОТОКОЛ
ОТ ИЗПИТВАНЕ
№002/15.03.2018г.

1. **Наименование на продукта:** Втвърден бетон.
Определяне вероятната якост на натиск на бетон в съществуваща сграда по безразрушителен метод.
Обект: Дом за деца лишени от родителска грижа "Незабравка", находящ се в УПИ Едетско заведение, кв.449, с идентификатор 68850.520.168 по плана на гр.Стара Загора, с административен адрес: гр.Стара Загора, ул."Родопи" № 48
2. **Заявител на изпълнението:**
"ГЕОДЕТ" ЕООД гр.Стара Загора
3. **Методи на изпитване:**
БДС EN 12504-2:2012, Изпитване на бетон в конструкции.
Част 2: Изпитване без разрушаване. Определяне големината на отскока ("Rm"-стойност)
БДС EN 13791:2007/NA:2011, Оценяване якостта на бетона на място в конструкции и готови бетонни елементи. Национално приложение (NA).
Вид на уреда : Дигитален склерометър "CONTROLS", Италия, тип 58-C0181/G
4. **Дата на получаване на образите/пробите за изпитване в лабораторията:**
Изпитването е извършено на обекта на 15.03.2018г.
5. **Количество на изпитваните образци:**
Проба №1: Стена в котелно
Проба №2: Стена в котелно
Проба №3: Плоча на кота ±0.00

Изпитването е извършено по сухи и равни повърхности на стоманобетонните елементи.

6. **Дата на извършване на изпитването:**
15.03.2018г.

Ръководител изпитване
инж. Драган Муеров /



7.1 Резултати от изследването

№ по ред	Наименование на показателя	Единица на величината	Метод стандартизиран	№ на протокола	Резултат от изпитването	Стойност и допуск на показателя	Условия на изпитването	Отклонение от метода на изпитването
1	2	3	4	5	6	7	8	9
Проба №1	Средна големина на отскока	ел.	БДС EN 12504-2:2012	№002/15.03.2018г.	ср 42,7±1,2		t=17° C	
	Вероятна якост на натиск на остона на място	МРа	БДС EN 13791:2007 /NA:2011	№002/15.04.2018г.	35,6	≥БМ200	сухо	няма
Проба №2	Средна големина на отскока	ел.	БДС EN 12504-2:2012	№002/15.03.2018г.	ср 45±1,8		t=17° C	
	Вероятна якост на натиск на остона на място	МРа	БДС EN 13791:2007 /NA:2011	№002/15.03.2018г.	38,4	≥БМ200	сухо	няма
Проба №3	Средна големина на отскока	ел.	БДС EN 12504-2:2012	№002/15.04.2018	ср 43,8±1,7		t=17° C	
	Вероятна якост на натиск на остона на място	МРа	БДС EN 13791:2007 /NA:2011	№002/15.03.2018г.	37,1	≥БМ200	сухо	няма

Забелешка: Резултатите от тестовете се отнасят само за изпитваните образци. Извлечения от изпитвателния протокол не могат да се размножават без писменото съгласие на изпитвателната лаборатория.


/ инж. Уzunова/

Провел изпитването:



Проектсофт - PSCAD v 2.5/2017

Проектиране на строителни конструкции по Еврокод

Изчислителна записка

Обект:
НЕЗАБРАВКА

Подобект:

ПРОЕКТСОФТ



Задача:
СТАТИЧЕСКО ИЗСЛЕДВАНЕ

Клиент:
ОБЩИНА
СТАРА ЗАГОРА

Проверил:

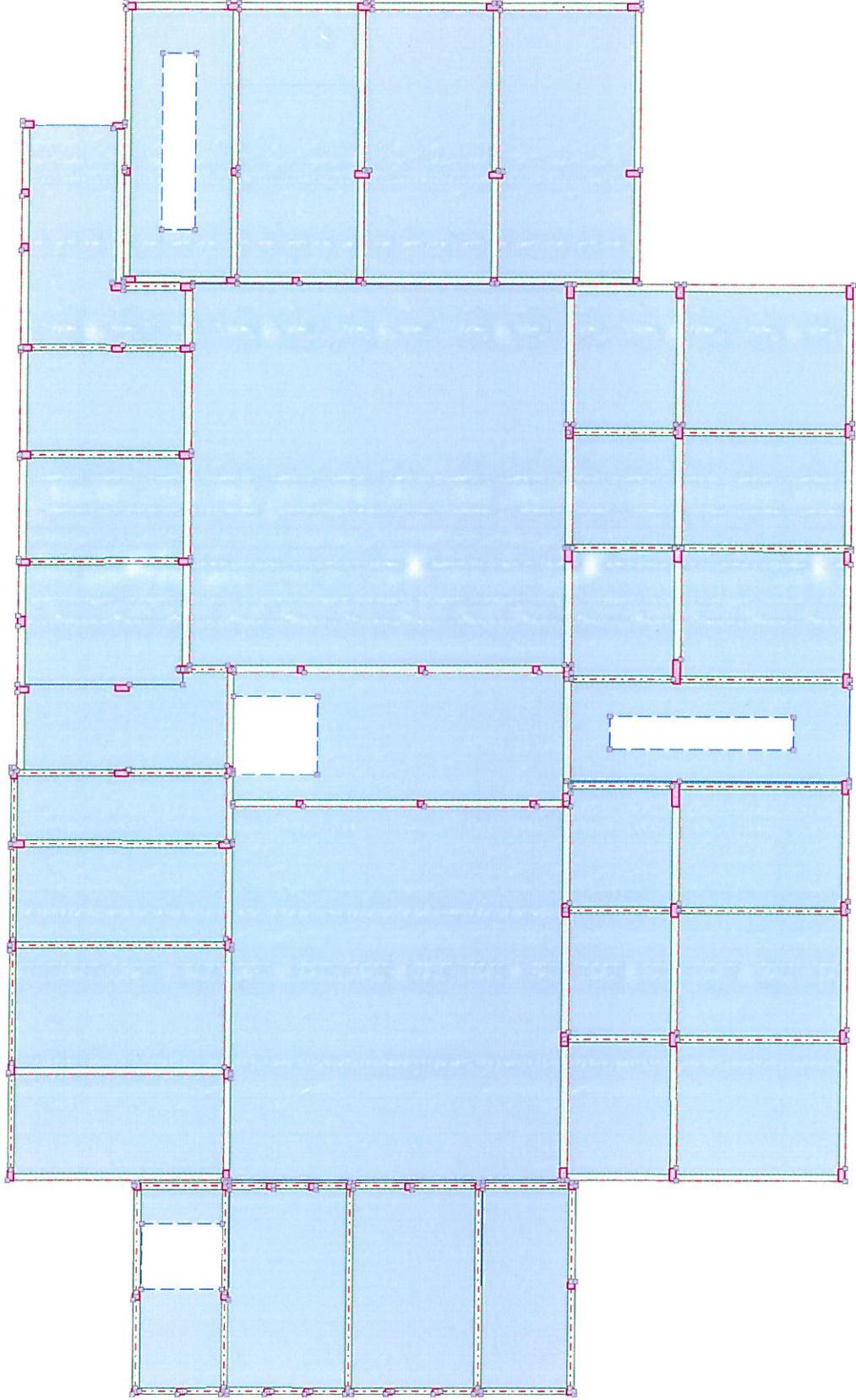
Съставил:
ИНЖ.Радев

Дата:
06.2018

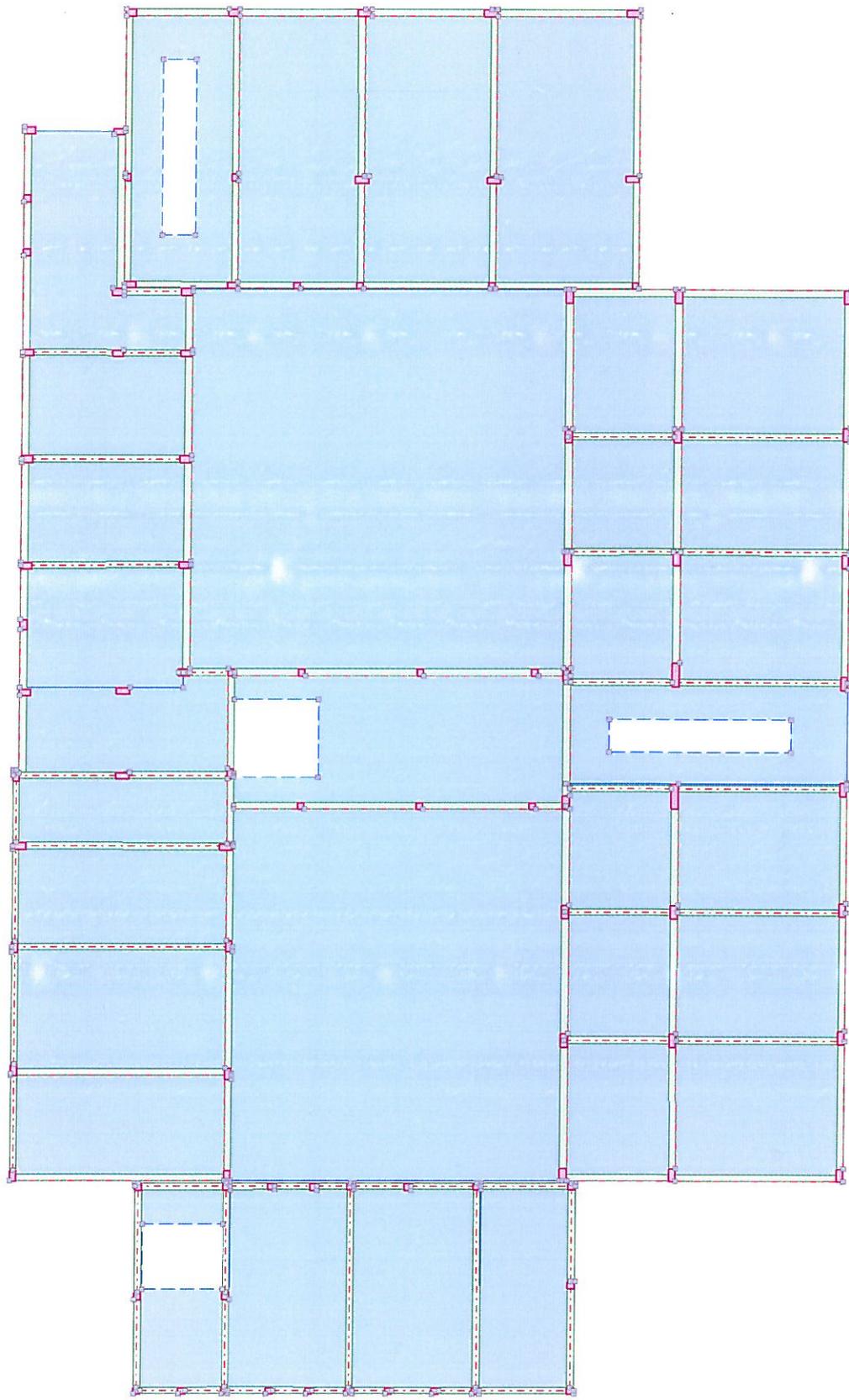
Лист:

Файл с данни: D:\New Planove 2018\sanirane 2018\НЕЗАБРАВКА\DXF Незабравка\Незабравка.psc

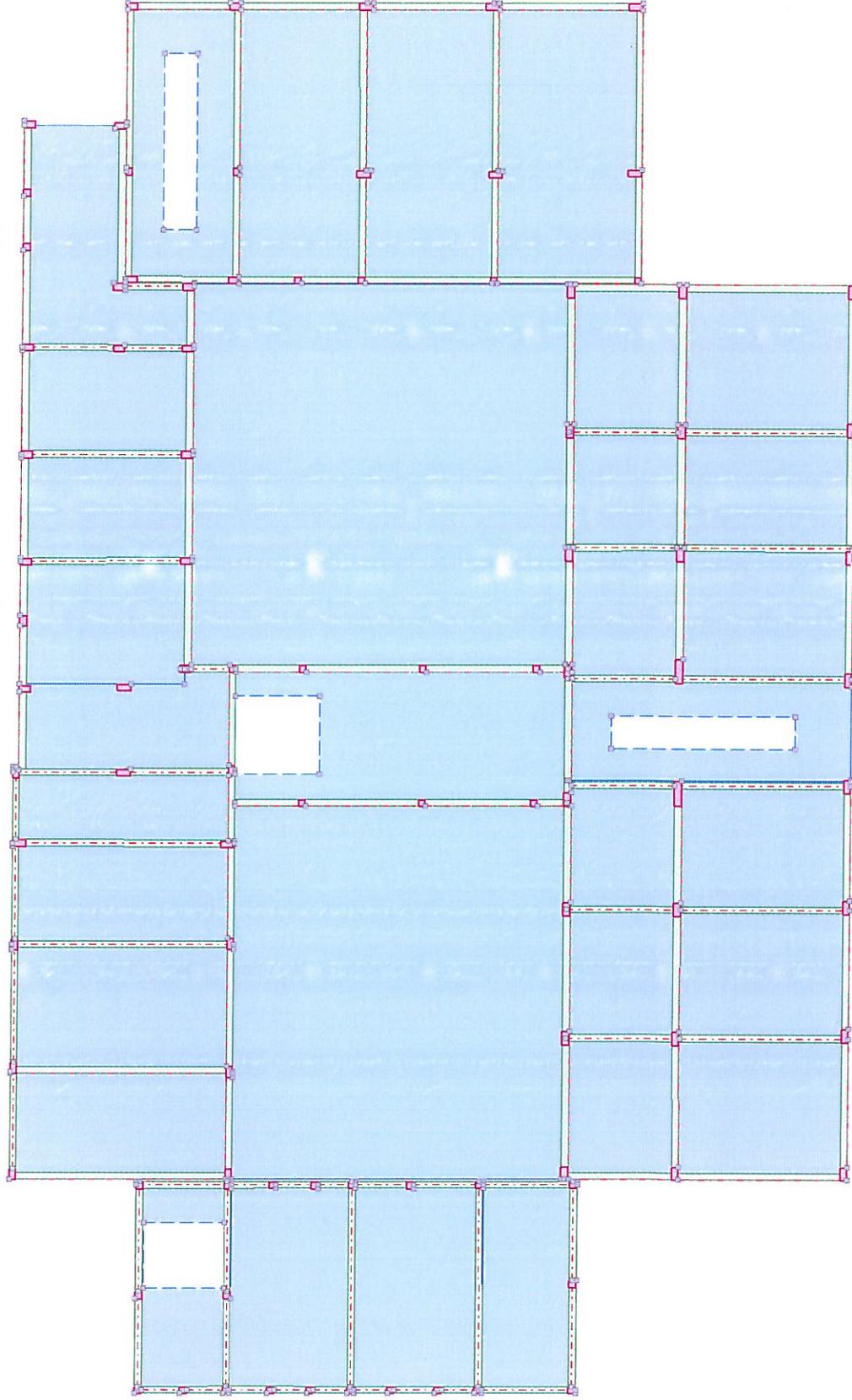
Етаж 1. Материали



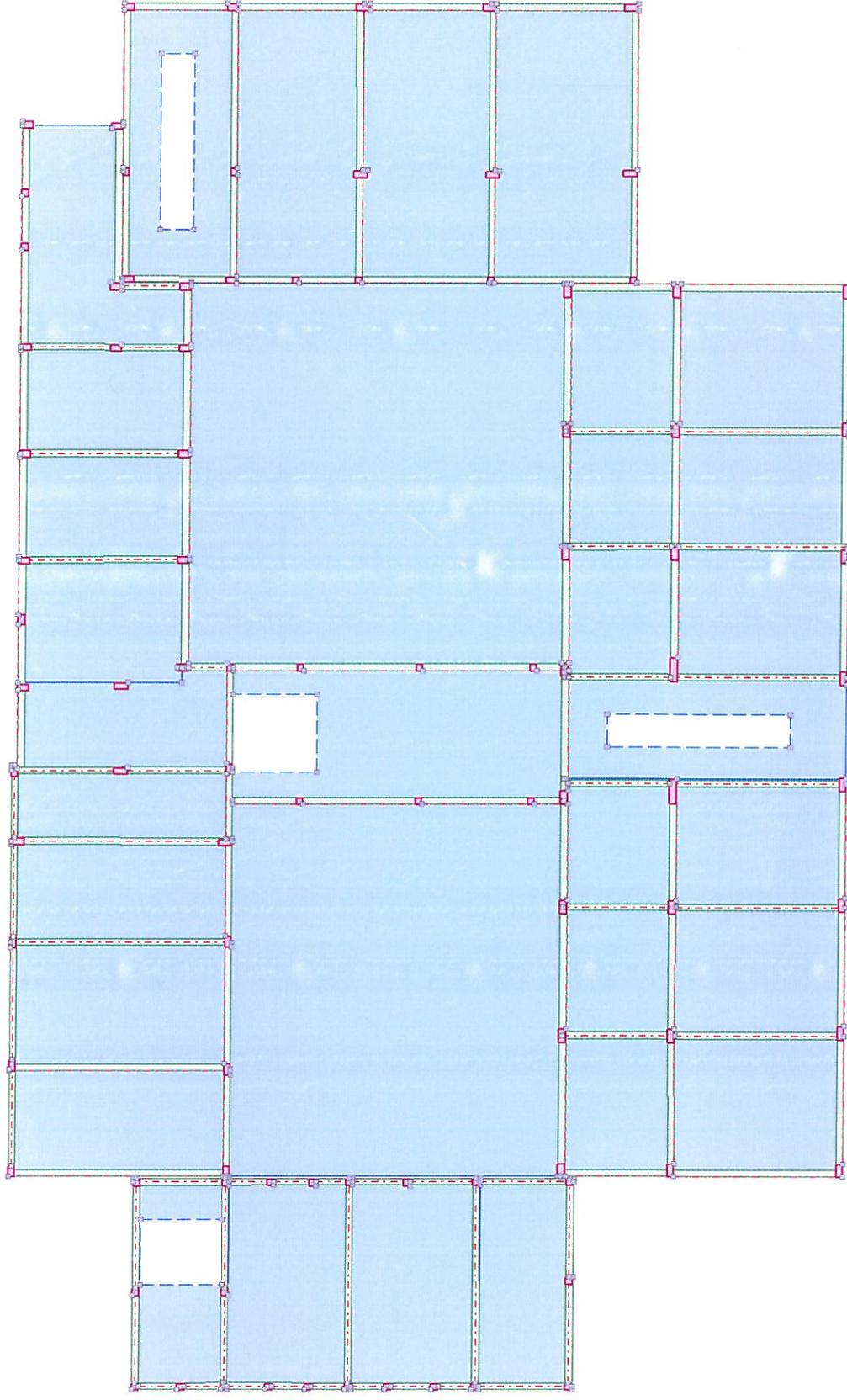
Етаж 1. Напречни сечения



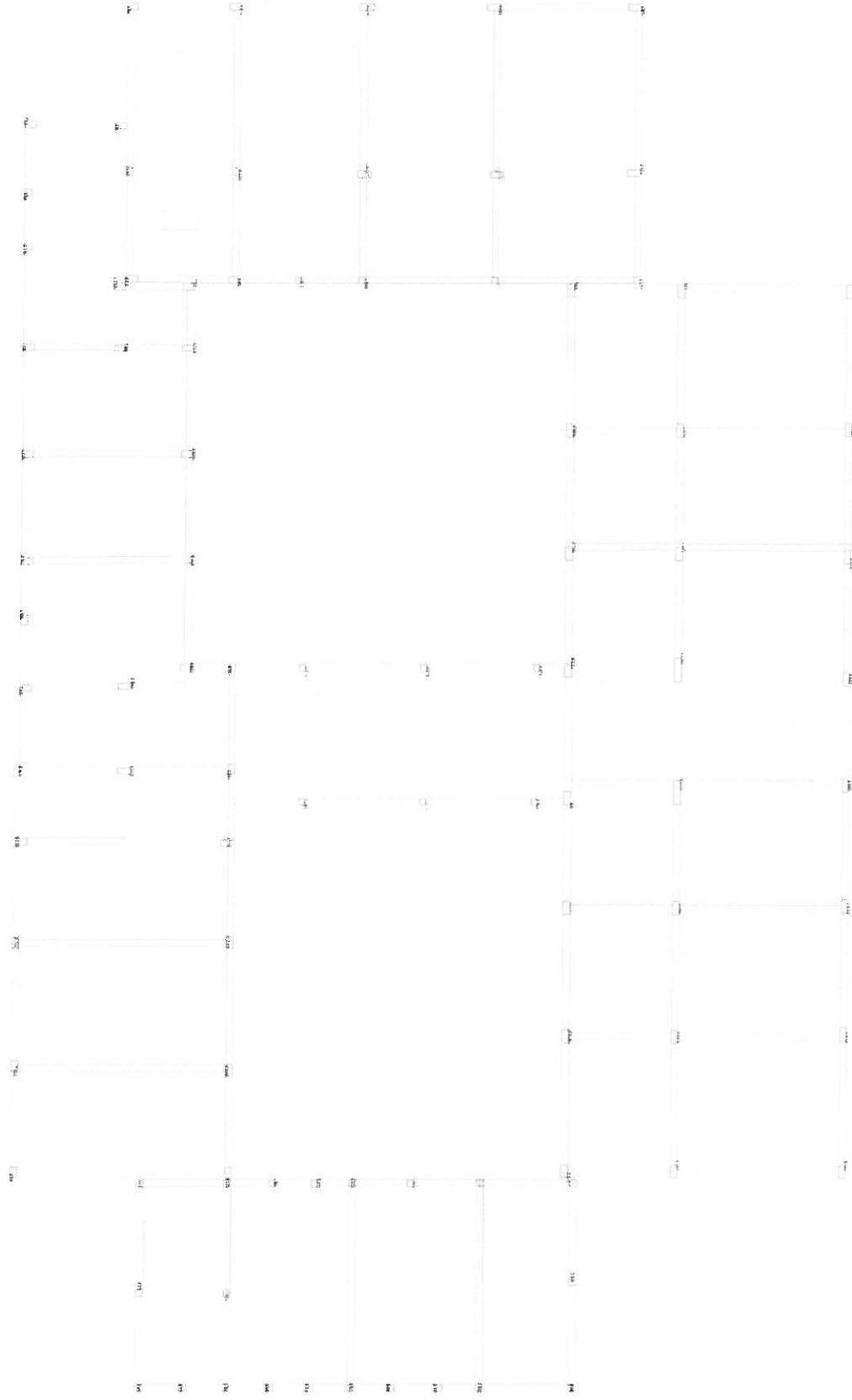
Етаж 1. Натоварвания от състояние 2 - Постоянно



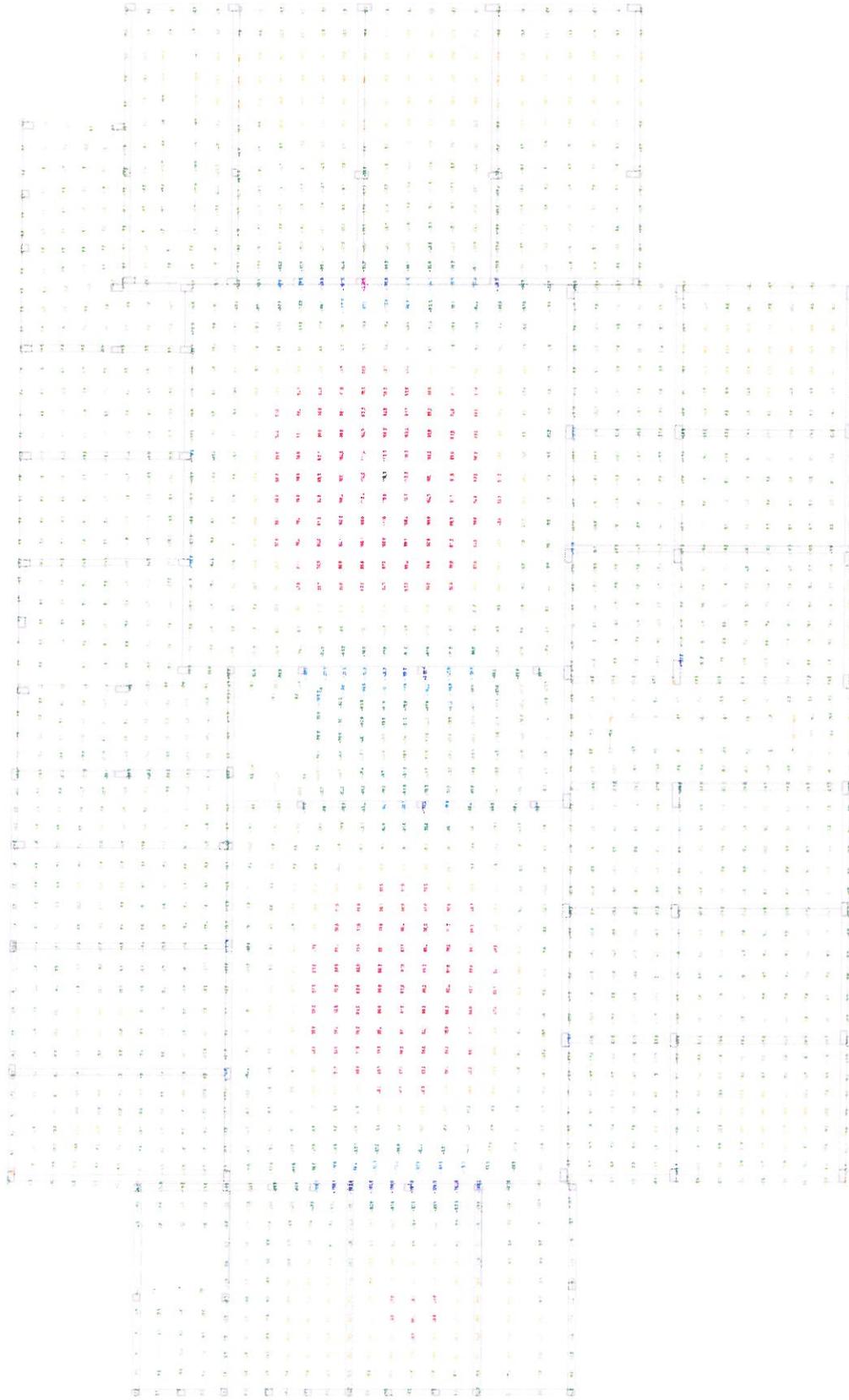
Етаж 1. Натоварвания от състояние 3 - Временно



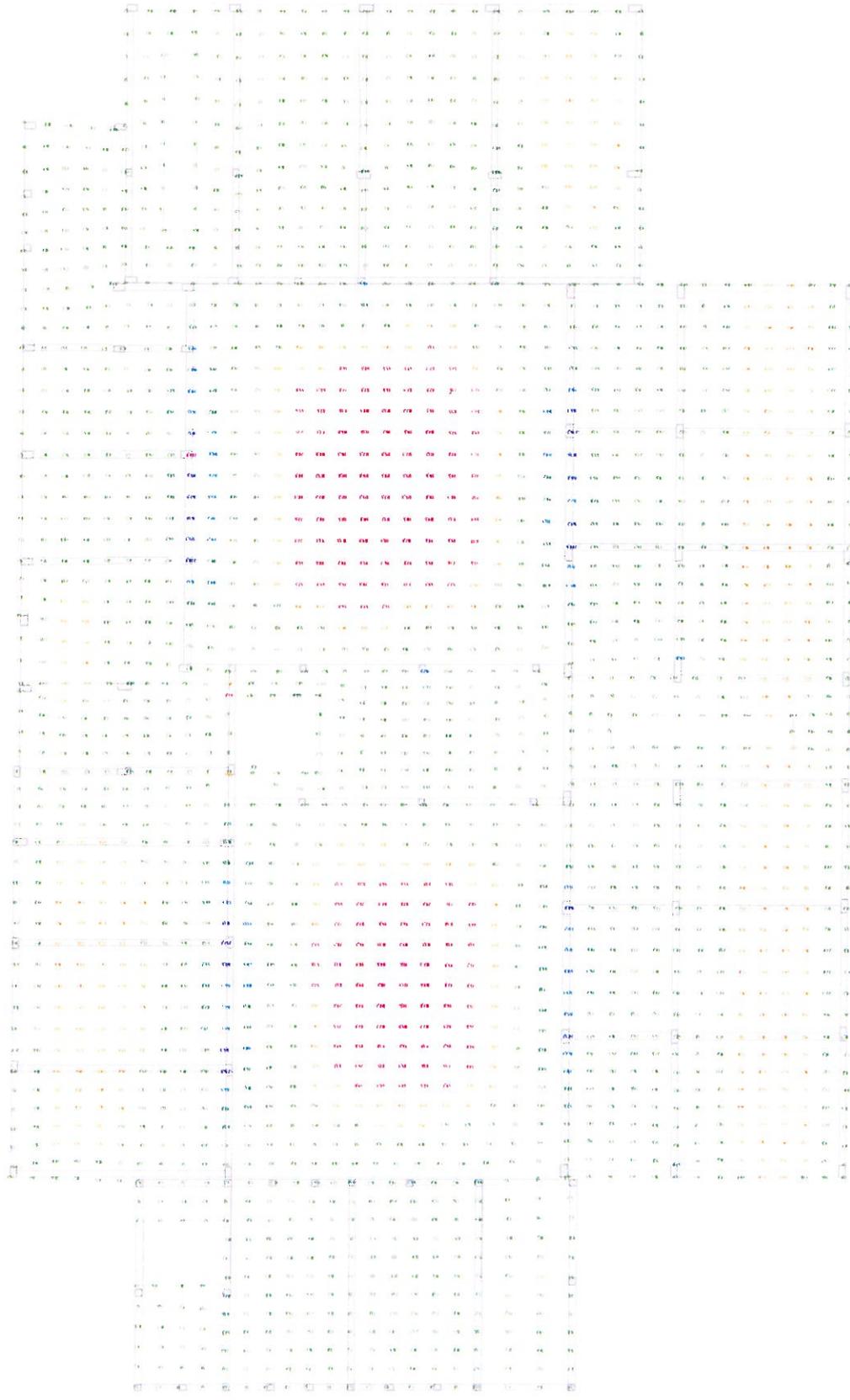
Етаж 1. Опорни реакции Fz, kN от комбинация 2



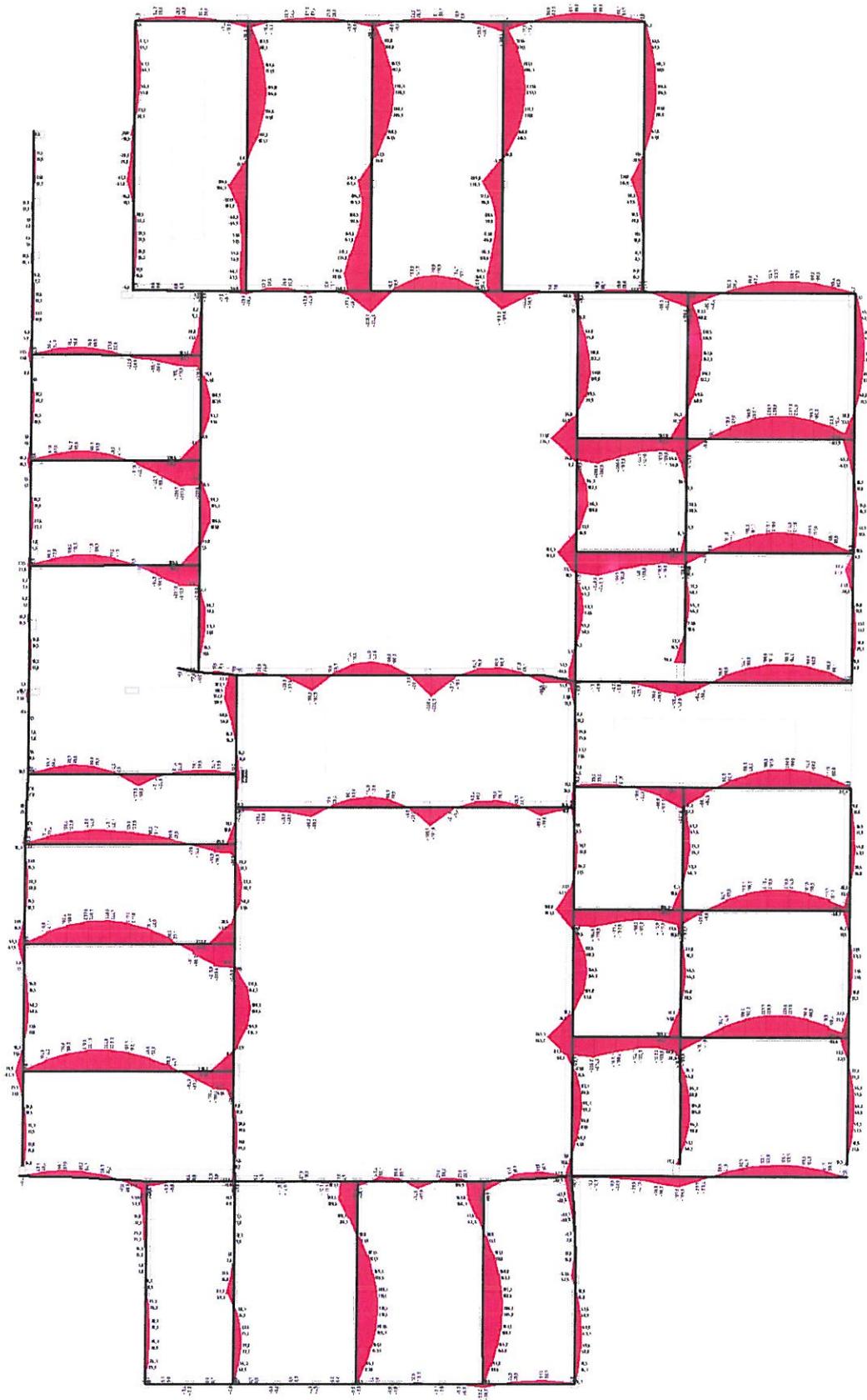
Етаж 1. Разрезни усилия в плоча Мх, kNm/m от комбинация 2



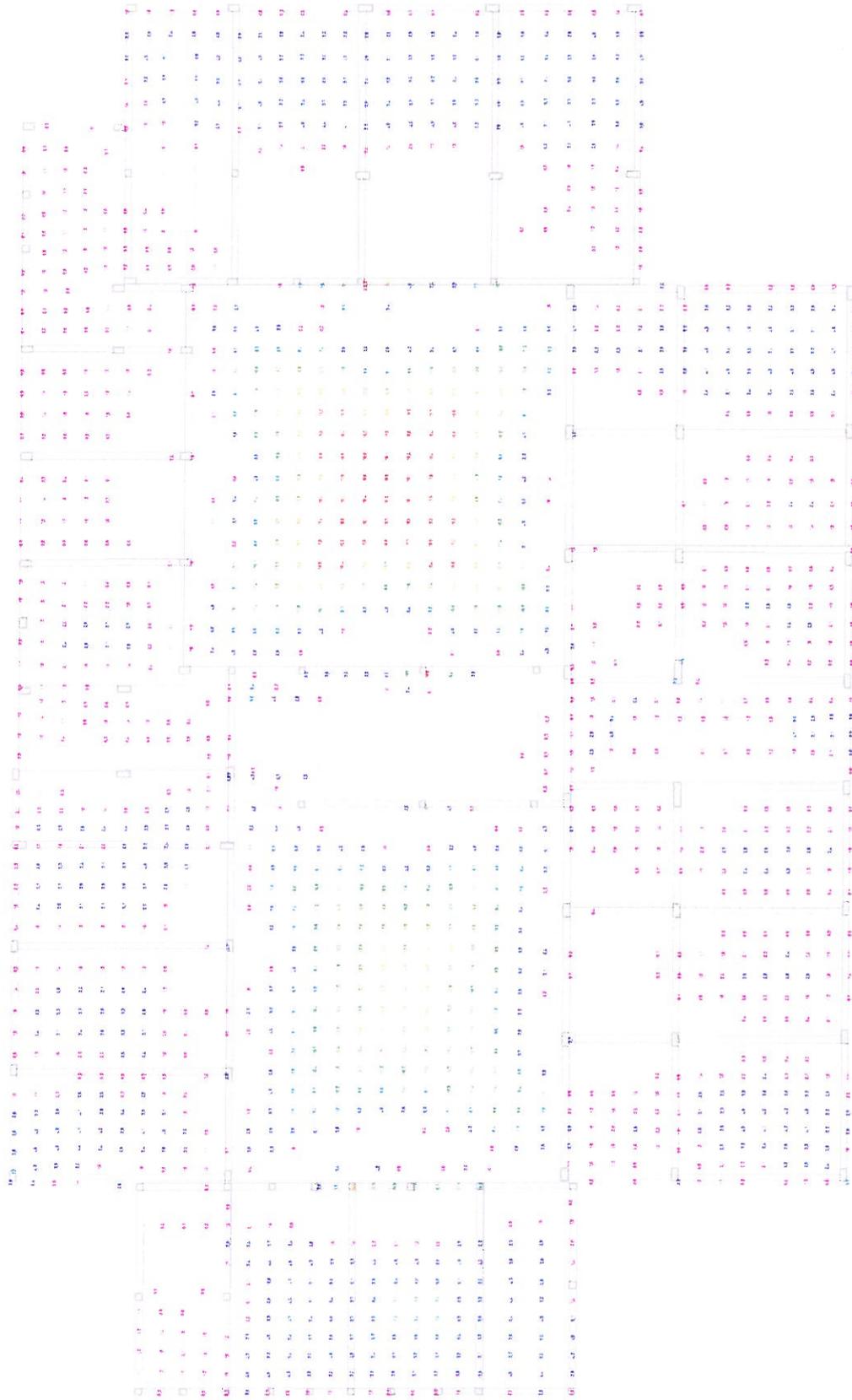
Етаж 1. Разрезни усилия в плоча Му, кNm/т от комбинация 2



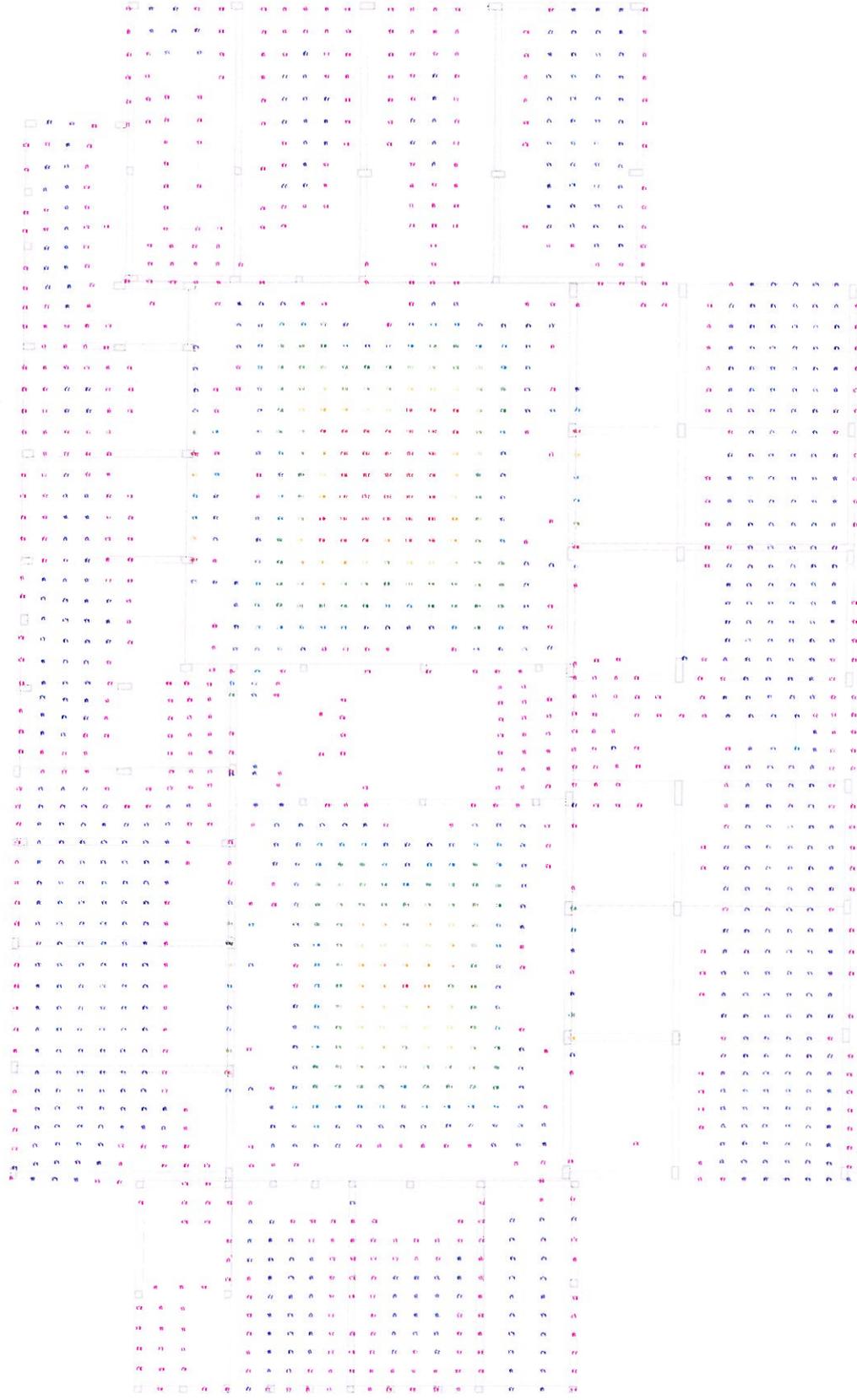
Етаж 1. Разрезни усилия в греди Му, кNm от комбинация 2



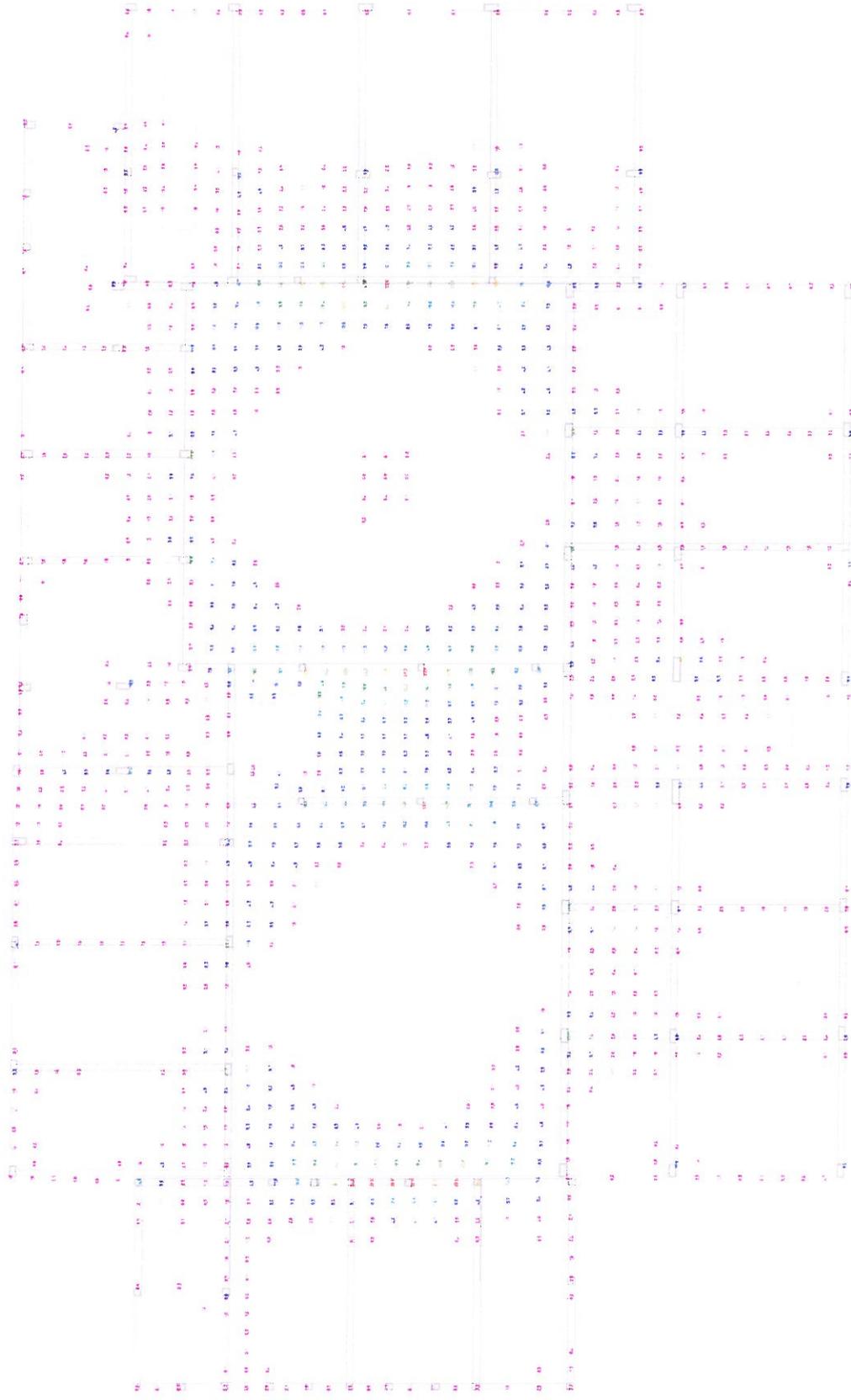
Етаж 1. Долна армировка в плоча по X, cm²/m



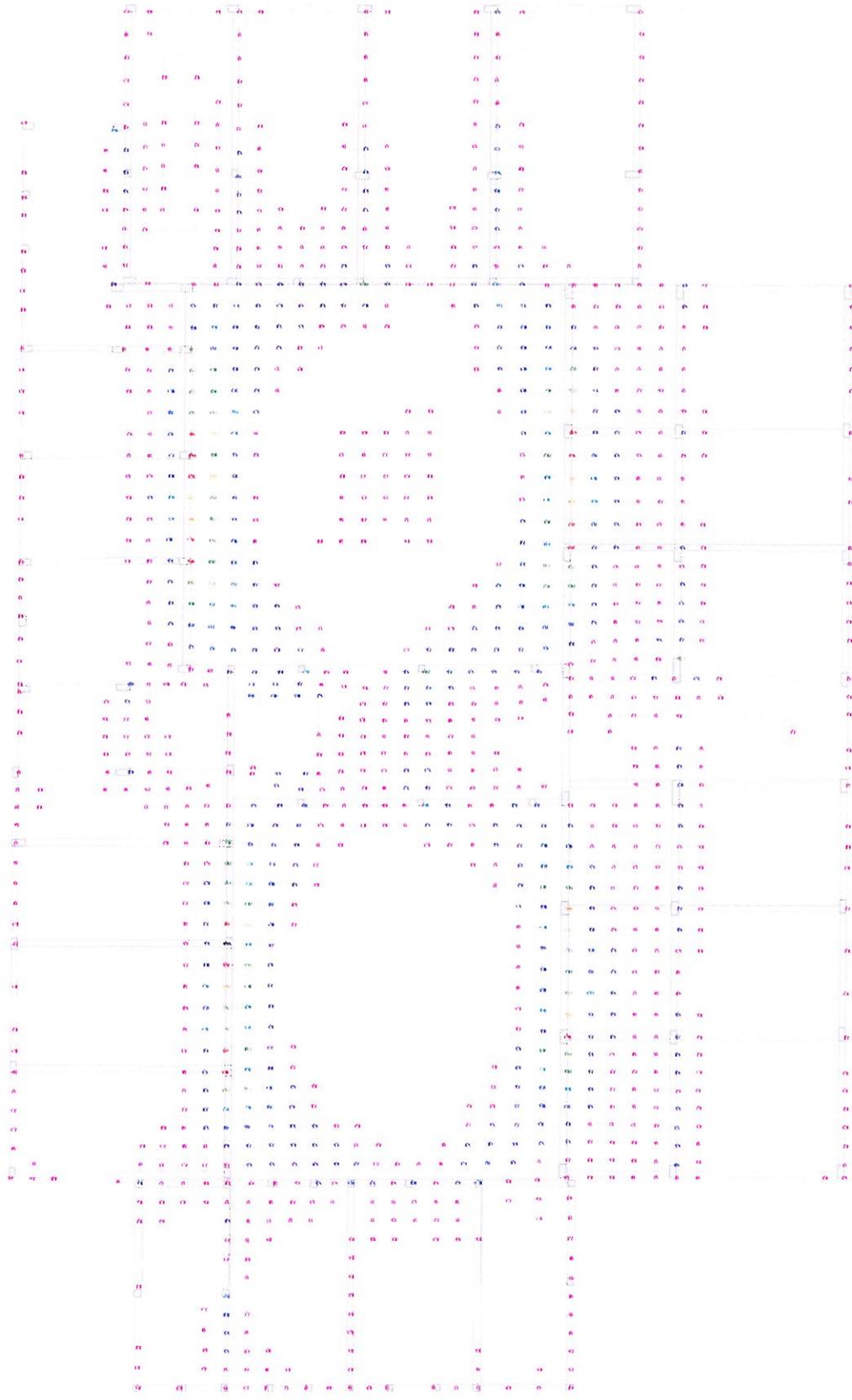
Етаж 1. Долна армировка в плоча по Y, cm²/m



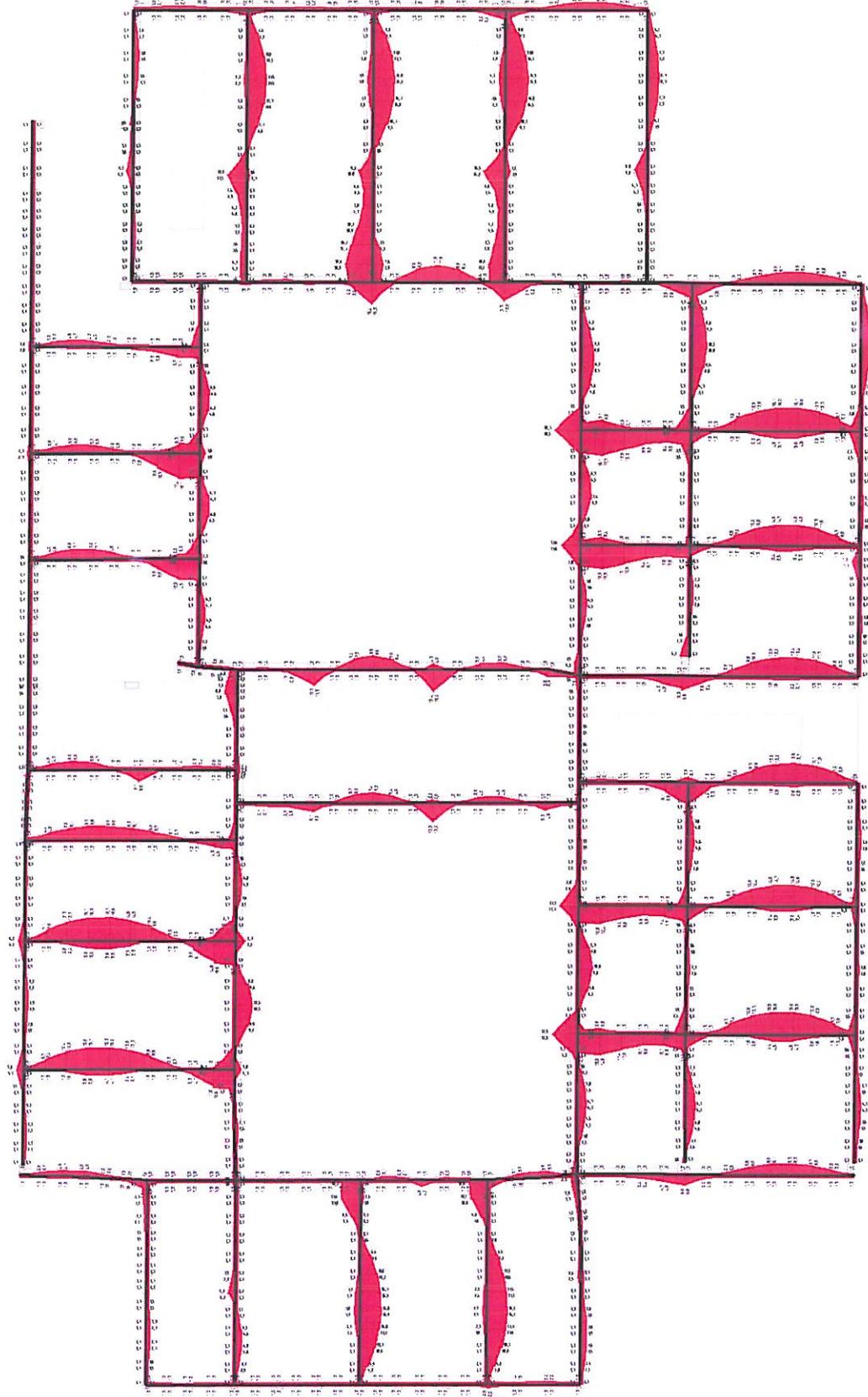
Етаж 1. Горна армировка в плоча по X, cm²/m



Етаж 1. Горна армировка в плоча по Y, cm2/m



Етаж 1. Надлъжна армировка в греди, см2



Проектсофт - PSCAD v 2.5/2017

Проектиране на строителни конструкции по Еврокод

Изчислителна записка

Обект:
НЕЗАБРАВКА

Подобект:

ПРОЕКТСОФТ



Задача:
СТАТИЧЕСКО ИЗСЛЕДВАНЕ

Клиент:
ОБЩИНА
СТАРА ЗАГОРА

Проверил:

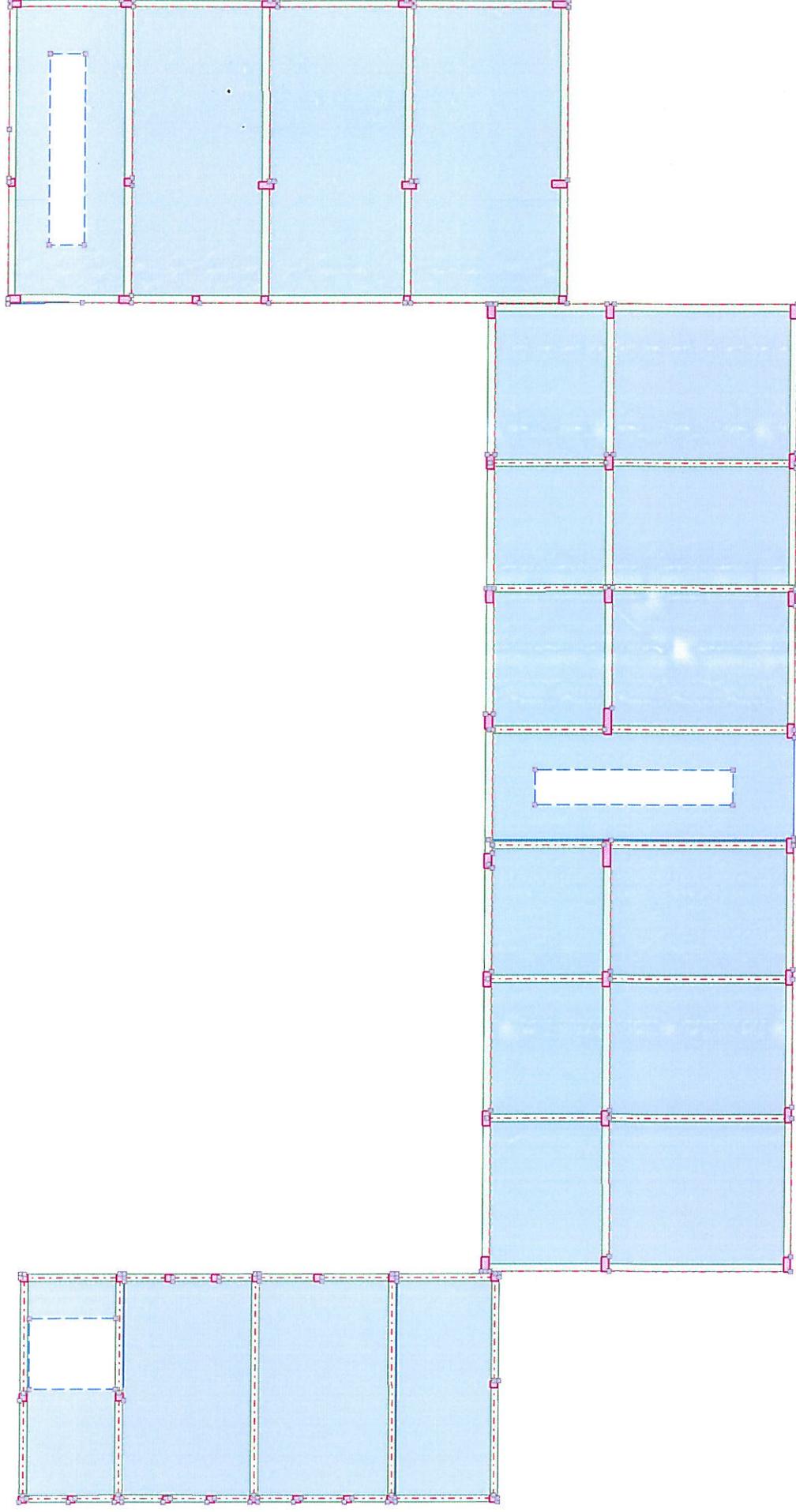
Съставил:
ИНЖ. РАДЕВ

Лист:

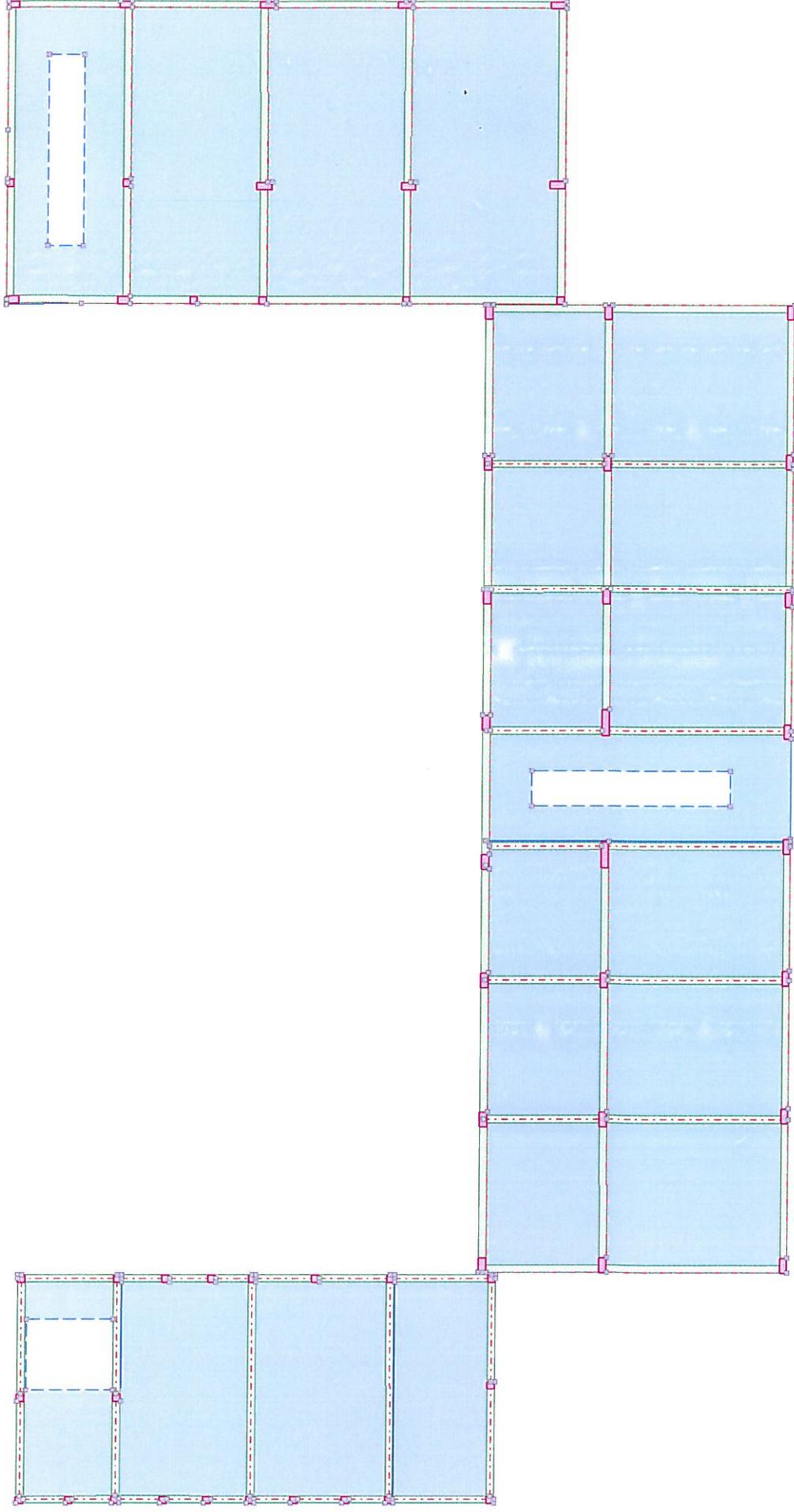
Дата:
06.2018

Файл с данни: D:\New Planove 2018\sanirane 2018\НЕЗАБРАВКА\DXF Незабравка\Незабравка.psc

Етаж 2. Материали



Етаж 2. Напречни сечения



Етаж 2. Натоварвания от състояние 2 - Постоянно



Етаж 2. Натоварвания от състояние 3 - Временно



Етаж 2. Опорни реакции Fz, kN от комбинация 2



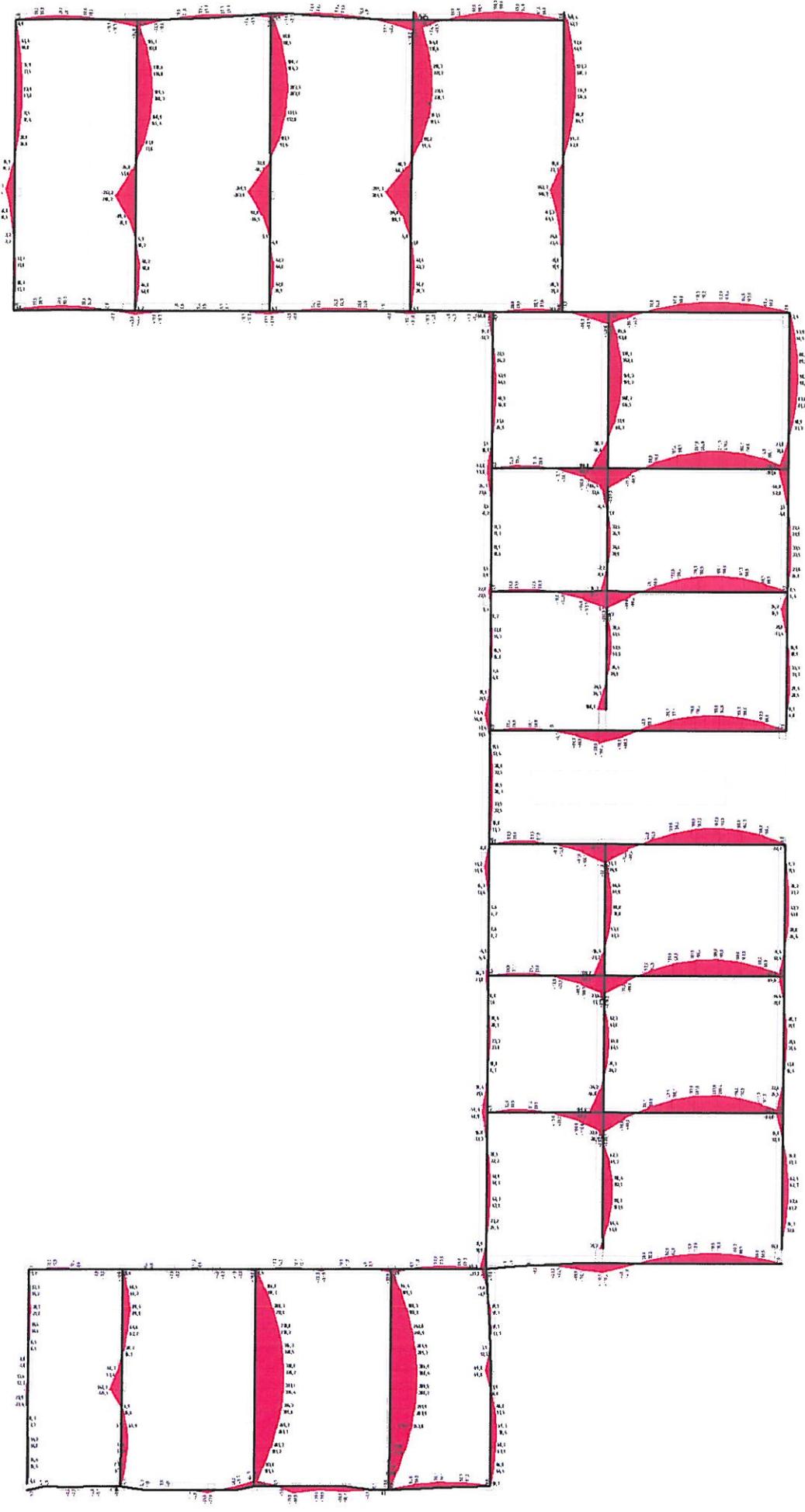
Етаж 2. Разрезни усилия в плоча Мх, kNm/m от комбинация 2



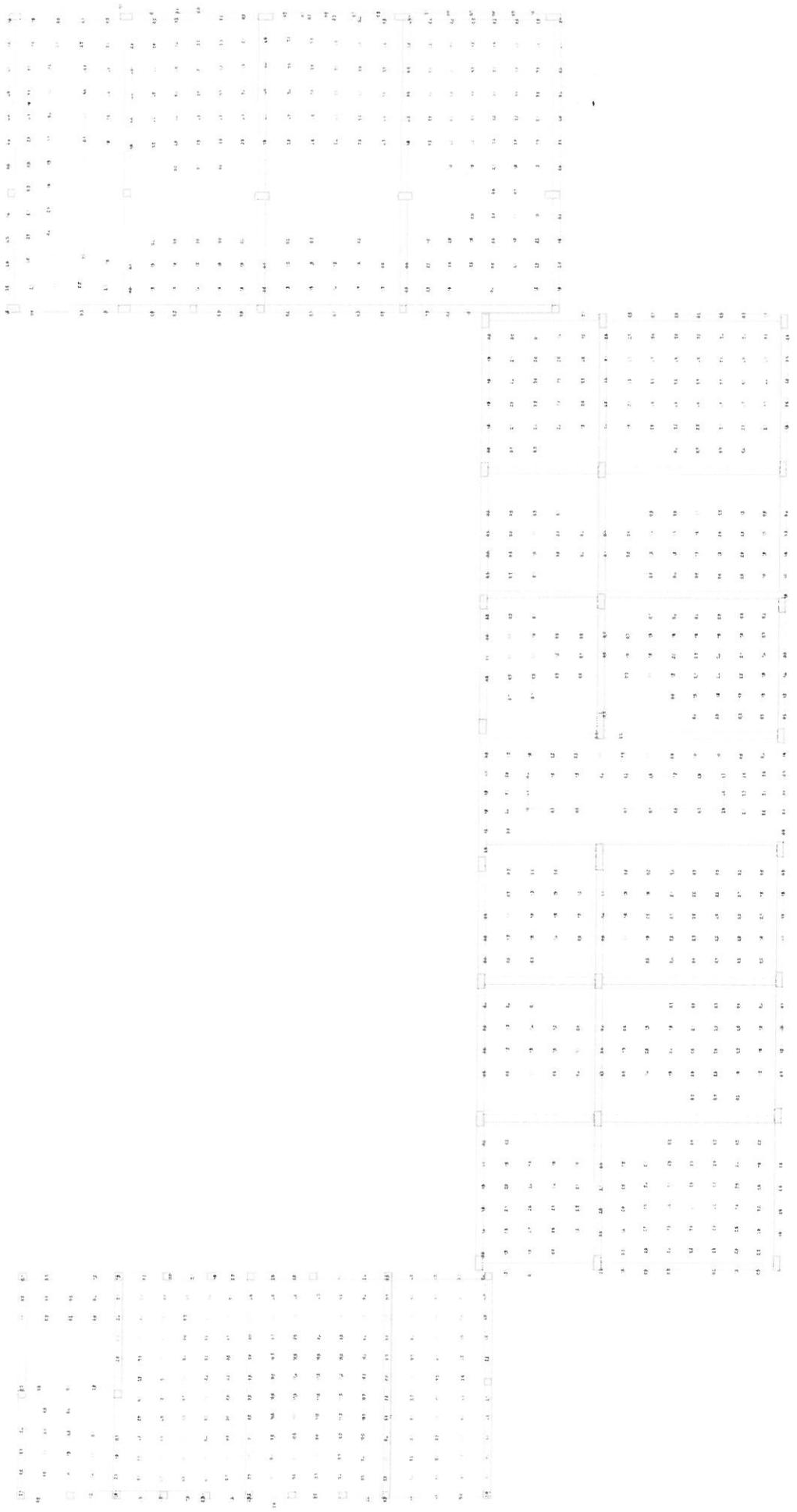
Етаж 2. Разрезни усилия в плоча Mu, kNm/m от комбинация 2



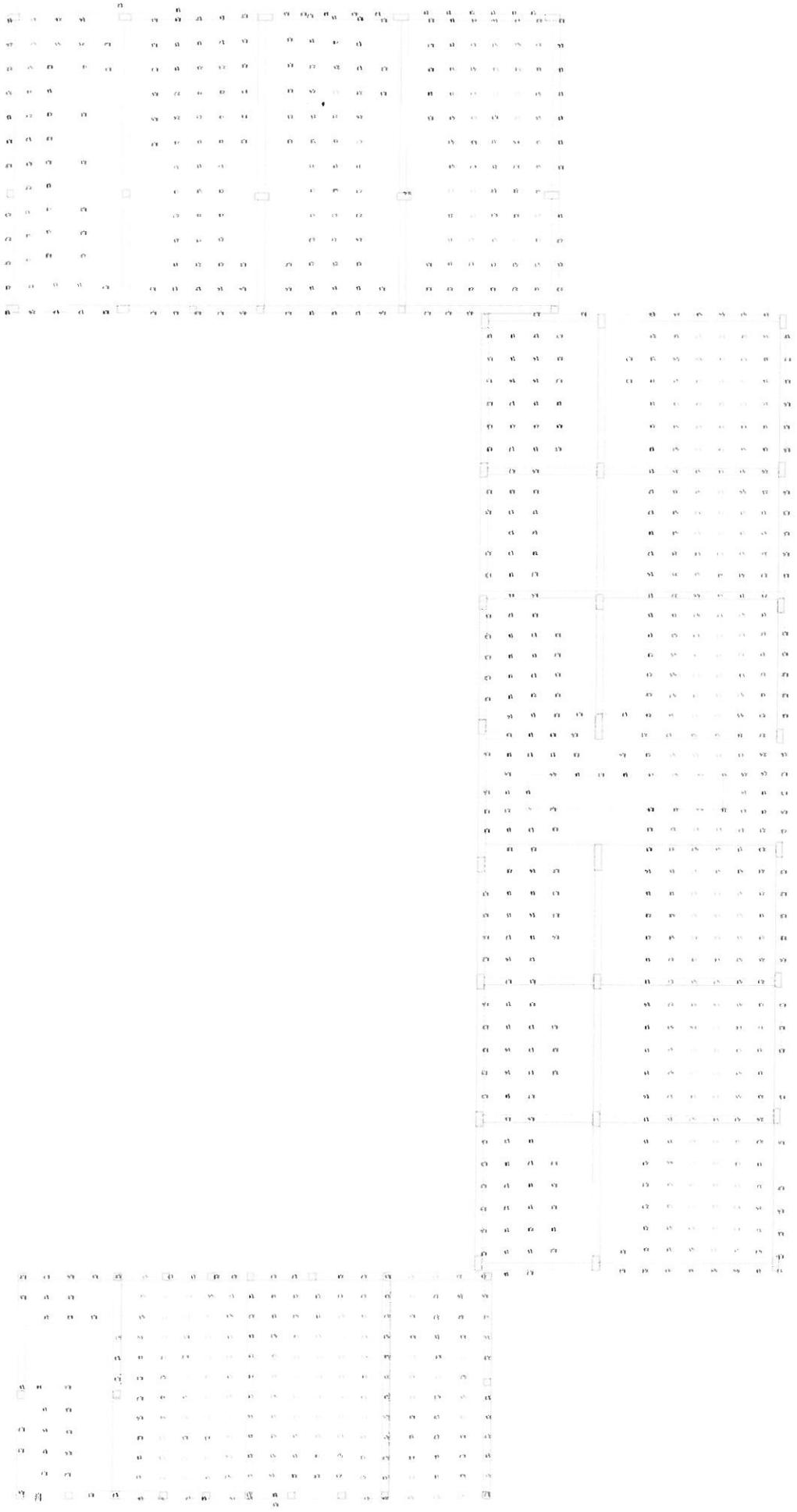
Етаж 2. Разрезни усилия в греди Mu, kNm от комбинация 2



Етаж 2. Долна армировка в плоча по X, cm2/m



Етаж 2. Долна армировка в плоча по Y, cm2/m



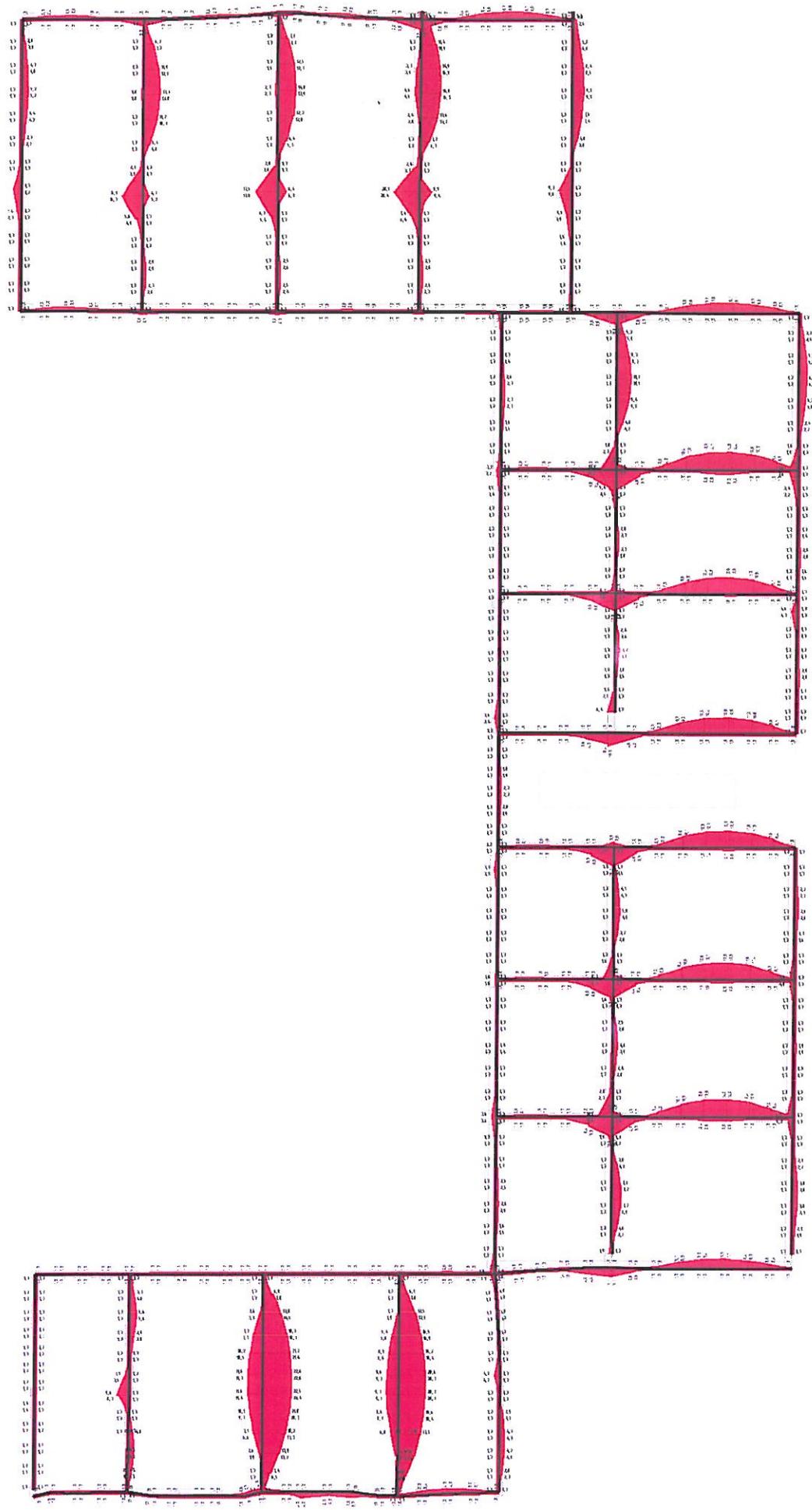
Етаж 2. Горна армировка в плоча по X, cm²/m



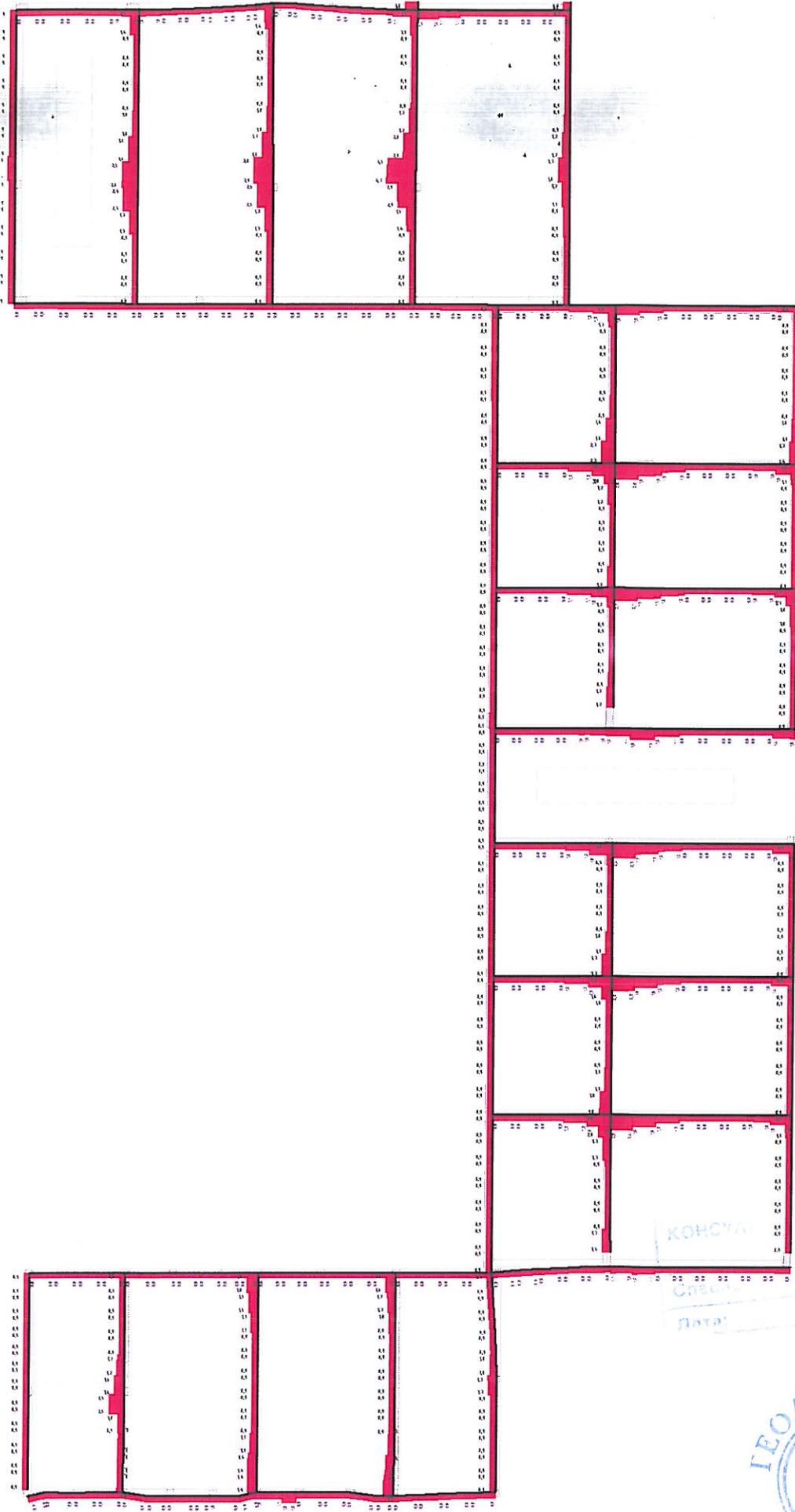
Етаж 2. Горна армировка в плоча по Y, cm2/m



Етаж 2. Надлъжна армировка в греди, см2



Етаж 2. Напречна армировка в греди, cm²/m



КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ

Регистрационен № 00565
им. ИЛИАНО ВЪЛЧЕВ
ПЕРВИК

КНИП

ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ - чет. ир. СТРУКТУРИНА

Дата:
Инициал:

Специална Дата:

[Handwritten signature]

Проектсофт - PSCAD v 2.5/2017

Проектиране на строителни конструкции по Еврокод

Резултати от сеизмичен анализ

Обект:
НЕЗАБРАВКА

Подобект:

Задача:
СЕИЗМИЧЕН АНАЛИЗ

Клиент:
ОБЩИНА СТАРА
ЗАГОРА

Проверил:

Съставил:
инж.Радев

Дата:
06.2018

Лист:

Файл с данни: D:\New Planove 2018\sanirane 2018\НЕЗАБРАВКА\DXF
Незабравка\Nezabravka.psc

Входни данни

Настройки за анализ

Вид конструкция: 3D - Пространствена рамка - Ux, Uy, Uz, Rx, Ry, Rz
Подпиране на колоните: запъване
Динамичен анализ: да
Коеф. за коравината на шайбите в критичната зона: 0,5
Брой собствени форми: 3
Комбинация по форми: CQC
Комбинация по направления: SRSS
Корави диафрагми на етажите: да

Етажи

№	Име	Кота, m	$h_{етр}$, m	X_{M_i} , m	Y_{M_i} , m	M_i , t	I_{m_i} , tm^2
0	Фундамент	-2,90					
1	Етаж 1	0,00	2,90	-18,61	2,85	2139,09	550445,62
2	Етаж 2	2,90	2,90	-17,70	-2,00	1065,15	344359,25

Материали

Бетон

Име	Есм GPa	ρ_i	G kN/m ³	f_{ck} MPa	$f_{ctk.0.05}$ MPa	$\epsilon_{ps_{cu2}}$
C12/15	27.0	0.2	25.0	12.00	1.10	0.0035

C16/20	29.0	0.2	25.0	16.00	1.30	0.0035
C20/25	30.0	0.2	25.0	20.00	1.50	0.0035
C25/30	31.5	0.2	25.0	25.00	1.80	0.0035
C30/37	33.0	0.2	25.0	30.50	2.00	0.0035
C35/45	34.0	0.2	25.0	35.00	2.20	0.0035
C40/50	35.0	0.2	25.0	40.00	2.50	0.0035
C45/55	36.0	0.2	25.0	45.00	2.70	0.0035
C50/60	37.0	0.2	25.0	50.50	2.90	0.0035
C20/25s	15.0	0.2	25.0	20.00	1.50	0.0035
C25/30s	15.7	0.2	25.0	25.00	1.80	0.0035
C30/37s	16.5	0.2	25.0	30.50	2.00	0.0035
C35/45s	17.0	0.2	25.0	35.00	2.20	0.0035
C40/50s	17.5	0.2	25.0	40.00	2.50	0.0035
C45/55s	18.0	0.2	25.0	45.00	2.70	0.0035
C50/60s	18.5	0.2	25.0	50.50	2.90	0.0035

Стомана

Име	E GPa	ni	G kN/m ³	f _u MPa	f _v MPa	eps _u
S235	210	0.3	78.5	360	235	0
S275	210	0.3	78.5	430	275	0
S355	210	0.3	78.5	510	355	0
S420	210	0.3	78.5	540	420	0
S460	210	0.3	78.5	570	460	0

Армировка

Име	Es GPa	ni	G kN/m ³	f _{vk} MPa	f _{yk} MPa	eps _{ud}
B220	200	0.3	78.5	220	220	0.01
B250	200	0.3	78.5	250	250	0.01
B420	200	0.3	78.5	420	420	0.01
B460	200	0.3	78.5	460	460	0.01
B500	200	0.3	78.5	500	500	0.01

Други

Име	E GPa	ni	G kN/m ³
-----	----------	----	------------------------

Напречни сечения

Сечение	Площ	Коорд. на Ц.Т	Инерционни моменти	Инерц. радиуси
---------	------	---------------	--------------------	----------------

Име	Материал	A, cm ²	C _v , cm	C _z , cm	I _v , cm ⁴	I _z , cm ⁴	I _{vz} , cm ⁴	r _v , cm	r _z , cm
R50x25	C20/25	1250,0	12,5	25,0	260416,7	65104,2	0,0	14,4	7,2
R25x50	C20/25	1250,0	25,0	12,5	65104,2	260416,7	0,0	7,2	14,4
R25x40	C20/25	1000,0	20,0	12,5	52083,3	133333,3	0,0	7,2	11,5
R40x25	C20/25	1000,0	12,5	20,0	133333,3	52083,3	0,0	11,5	7,2
R25x25	C20/25	625,0	12,5	12,5	32552,1	32552,1	0,0	7,2	7,2
R25x90	C20/25	2250,0	45,0	12,5	117187,5	1518750,0	0,0	7,2	26,0
R45x25	C20/25	1125,0	12,5	22,5	189843,8	58593,8	0,0	13,0	7,2

Сечение	Съпротивителни моменти				Площи за срязване		Характ. за усукване		
	Име	W _{elv} , cm ³	W _{elz} , cm ³	W _{divv} , cm ³	W _{divz} , cm ³	A _{vv} , cm ²	A _{vz} , cm ²	I _t , cm ⁴	W _t , cm ³
R50x25		10416,7	5208,3	15625,0	7812,5	1250,0	1250,0	178808,6	7786,5
R25x50		5208,3	10416,7	7812,5	15625,0	1250,0	1250,0	178808,6	7786,5
R25x40		4166,7	6666,7	6250,0	10000,0	1000,0	1000,0	127335,2	5865,9
R40x25		6666,7	4166,7	10000,0	6250,0	1000,0	1000,0	127335,2	5865,9
R25x25		2604,2	2604,2	3906,3	3906,3	625,0	625,0	54921,9	3250,0
R25x90		9375,0	33750,0	14062,5	50625,0	2250,0	2250,0	386759,1	15830,4
R45x25		8437,5	4687,5	12656,3	7031,3	1125,0	1125,0	152988,7	6817,1

Шайби

Колони

Колона	K1	K2	K3	K4	K5	K6	K7	K8	K9
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R25x40	R25x40	R25x40	R50x25	R25x40	R40x25	R25x40	R40x25	R40x25
Етаж 2									
Колона	K10	K11	K12	K13	K14	K15	K16	K17	K18
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R40x25	R25x25	R25x25	R40x25	R50x25	R50x25	R40x25	R40x25	R40x25
Етаж 2									
Колона	K19	K20	K21	K22	K23	K24	K25	K26	K27
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R40x25	R25x25	R25x25	R25x25	R40x25	R40x25	R40x25	R25x25	R25x25
Етаж 2	R40x25	R25x25	R25x25	R25x25				R25x25	R25x25
Колона	K28	K29	K30	K31	K32	K33	K34	K35	K36
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R25x25	R25x25	R25x40	R25x40	R25x40	R50x25	R25x40	R25x25	R40x25

Етаж 2	R25x25	R25x25							R40x25
Колона	K37	K38	K39	K40	K41	K42	K43	K44	K45
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R25x25	R40x25	R25x25						
Етаж 2	R25x25	R40x25	R25x25	R25x25			R25x25	R25x25	R25x25
Колона	K46	K47	K48	K49	K50	K51	K52	K53	K54
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0		0,0	0,0
Етаж 1	R25x25	R25x25	R25x25	R50x25	R50x25	R25x25		R25x25	R25x25
Етаж 2	R25x25	R25x25	R25x25	R50x25	R50x25	R25x25		R25x25	
Колона	K55	K56	K57	K58	K59	K60	K61	K62	K63
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R25x25	R25x25	R25x25	R25x25	R25x25	R50x25	R50x25	R25x25	R25x25
Етаж 2		R25x25	R25x25	R25x25	R25x25	R50x25	R50x25	R25x25	R25x25
Колона	K64	K65	K66	K67	K68	K69	K70	K71	K72
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R25x25	R25x50							
Етаж 2	R25x25	R25x50							
Колона	K73	K74	K75	K76	K77	K78	K79	K80	K81
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R25x25	R50x25	R50x25	R25x50	R25x50	R25x50	R25x90	R25x90	R25x50
Етаж 2	R25x25	R50x25	R50x25	R25x50	R25x50	R25x50	R25x90	R25x90	R25x50
Колона	K82	K83	K84	K85	K86	K87	K88	K89	K90
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0
Етаж 1	R25x50								
Етаж 2	R25x50								
Колона	K91	K92	K93	K94	K95				
Ъгъл	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0				
Етаж 1	R25x50	R40x25	R40x25	R45x25	R25x25				
Етаж 2	R25x50			R45x25	R25x25				

Ядра

Товарни състояния

No	Състояние	Тип
1	Собствено тегло	Собствено тегло
2	Постоянно	Постоянно
3	Временно	Експлоатационно кат. А
4	Земетръс	Сеизмично въздействие

Сеизмично въздействие

Хоризонтална компонента

Вид на спектъра: Вид1
Изчислително ускорение: $a_g = 0.23g$
Тип почва: C
 $S = 1.20$
 $T_B = 0.10s$
 $T_C = 0.50s$
 $T_D = 2.00s$
Вискозно затихване: $k_{si} = 5.00\%$
Коефициент на поведение: $q = 4.00$
Коеф. за мин. стойност: $\beta = 0.20$

Вертикална компонента: не

Клас на значимост: II
Коефициент на значимост: $\gamma_{aI} = 1.00$
Комб. за изчисляване на масите: 3

Коефициенти за изчисляване на масите:

Етаж	f_i
Етаж0	0,80
Етаж1	0,80
Етаж2	0,80

Съчетания на натоварванията

	Тип	Съст.1	Съст.2	Съст.3	Съст.4
Комб. 1	SLS	1,00	1,00	1,00	0,00
Комб. 2	ULS	1,35	1,35	1,50	0,00
Комб. 3	ULS	1,00	1,00	0,30	1,00
Комб. 4	ULS	1,00	1,00	0,30	-1,00

Резултати

Собствени форми

Форма	Период	Честота	Кр.чест.	Соб.ст-ст
-------	--------	---------	----------	-----------

	T, s	f, Hz	W, rad/s	(rad/s) ²
1	0,7716	1,2960	8,14	66,31
2	0,6068	1,6480	10,35	107,21
3	0,4960	2,0163	12,67	160,50

Коефициенти за участие на формите

Форма	За единично ускорение по			Ъгъл deg
	X	Y	Z	
1	-4,0441	-44,0517	0,0000	264,75
2	-21,8857	22,4849	0,0000	134,23
3	-46,0783	-7,0687	0,0000	188,72

Коефициенти за участие на масите

Форма	За отделните форми по			Сумарно по направление		
	X, %	Y, %	Z, %	X, %	Y, %	Z, %
1	0,51	60,56	0,00	0,51	60,56	0,00
2	14,95	15,78	0,00	15,46	76,34	0,00
3	66,26	1,56	0,00	81,72	77,90	0,00

Недостатъчен брой форми. Коефициентът за участие на масите е < 90%.

Спектрални ускорения в основата

Форма	Период T, s	Ускорение Sa(T), m/s ²
1	0,7716	1,1042
2	0,6068	1,4143
3	0,4960	1,6920

Спектрални амплитуди на собствените форми

Форма	За сеизмично въздействие по		
	X	Y	Z
1	-6,73E-02	-7,34E-01	0,00E+00
2	-2,89E-01	2,97E-01	0,00E+00
3	-4,86E-01	-7,45E-02	0,00E+00

Коефициенти за корелация между формите

Форма	1	2	3
1	1,000	0,146	0,047
2	0,146	1,000	0,196
3	0,047	0,196	1,000

Премествания на етажите

Етаж	D_{xer} , mm	D_{ver} , mm	R_{zer} , rad*1000
Състояние - Собствено тегло			
1	-0,1240	-0,1330	-0,0001
2	-0,6280	-0,6450	0,0188
Състояние - Постоянно			
1	-0,0268	-0,0277	0,0000
2	-0,1350	-0,1350	0,0040
Състояние - Временно			
1	-0,0483	-0,0499	-0,0001
2	-0,2430	-0,2430	0,0072
Състояние - Земеръс			
1	5,3180	6,7910	0,2680
2	13,2850	18,9420	0,7360
Форма - 1			
1	-1,0217	-6,3741	0,1901
2	-0,7440	-17,6645	0,5407
Форма - 2			
1	-2,2082	1,7554	0,1813
2	-4,0700	5,2124	0,5099
Форма - 3			
1	-4,5188	-0,6762	-0,1219
2	-12,1849	-1,9034	-0,2782

Проверка на междуетажните премествания от сеизмично въздействие

Етаж	Етажни, нееласт.		Междуетажни		Общо D_r*v	Относ. $D_r*v/h_{ет}$
	D_{xs} , mm	D_{vs} , mm	$D_{xr}*v$, mm	$D_{vr}*v$, mm		
1	21,27	27,16	10,64	13,58	17,25	0,0059
2	53,14	75,77	15,93	24,30	29,06	0,0100

$D_r \cdot v / h_{et} < 0,0050$ - за сгради с крехки неконструктивни елементи, кораво свързани към конструкцията;

$D_r \cdot v / h_{et} < 0,0075$ - за сгради с дуктилни неконструктивни елементи;

$D_r \cdot v / h_{et} < 0,0100$ - за сгради без или с подаваемо свързани към конструкцията неконструктивни елементи;

Коефициентът v е приет $v = 0,50$ за клас на значимост II

Етажни сеизмични сили и моменти

Етаж	Ускорения			Инерционни сили		
	$a_{x,r}$, m/s ²	$a_{y,r}$, m/s ²	$w_{z,r}$, rad/s ²	$F_{x,r}$, kN	$F_{y,r}$, kN	$M_{z,r}$, kNm
1	0,7898	0,4872	0,0279	1689,41	1042,13	15379,08
2	2,0518	1,3679	0,0729	2185,41	1457,00	25091,36

Обща напречна сила от земетръс

Етаж	Напречни сили		
	$V_{x,r}$, kN	$V_{y,r}$, kN	$M_{z,r}$, kNm
1	3869,64	2498,96	40408,93
2	2185,41	1457,00	25091,37

Разпределение на напречната сила и класификация на конструкцията

Етаж	По направление X			По направление Y		
	% в шайби	% в рамки	вид система	% в шайби	% в рамки	вид система
1	0%	100%	Рамкова	0%	100%	Рамкова
2	0%	100%	Рамкова	0%	100%	Рамкова

Центрове на коравина и ексцентритети

Етаж	Център на коравина		Център на масите		Ексцентритети	
	X_k , m	Y_k , m	X_m , m	Y_m , m	E_{ox} , m	E_{oy} , m
1	-13,8165	-1,8517	-18,6120	2,8481	-4,7954	4,6998
2	-13,2405	-3,6959	-17,6974	-1,9987	-4,4569	1,6972

$$E_{ox} = X_m - X_k, E_{oy} = Y_m - Y_k$$

Критерии за регулярност в план

Етаж	Ин.радиус	Радиуси на усукване				Проверка
	I_s, m	R_x, m	R_y, m	$0.3R_x, m$	$0.3R_y, m$	
1	16,0414	20,2942	15,6318	6,0883	4,6895	$E_{ov} > 0.3R_y$ $I_s > R_y$
2	17,9805	20,5908	14,0931	6,1773	4,2279	$I_s > R_y$

Проверки: $I_s \leq R_x$, $I_s \leq R_y$, $E_{ox} \leq 0.3R_x$, $E_{oy} \leq 0.3R_y$

$$I_s = \sqrt{I_m/M}, R_x = \sqrt{K_m/K_y}, R_y = \sqrt{K_m/K_x}$$

Конструкцията е нерегулярна в план

Конструкцията е усукващо-деформируема

Чувствителност към ефекти от втори ред

Етаж	P_{tot}, kN	V_{tot}, kN	d_r, mm	h_{et}, m	theta	$1/(1-theta)$
1	32319,35	4606,40	34,50	2,90	0,0835 < 0.10	
2	10848,78	2626,57	58,12	2,90	0,0828 < 0.10	

$$theta = P_{tot}d_r / V_{tot}H_{et}$$

Нормализирани осови сили в шайби

$$v = N_{Ed} / A_{fcd} < 0.40 \text{ за DCM и } v < 0.35 \text{ за DCH}$$

Нормализирани осови сили в колони

Колона	K1	K2	K3	K4	K5	K6	K7	K8	K9
Етаж 1	0,07	0,25	0,24	0,11	0,08	0,11	0,09	0,16	0,14
Етаж 2									
Колона	K10	K11	K12	K13	K14	K15	K16	K17	K18
Етаж 1	0,10	0,10	0,11	0,06	0,24	0,13	0,10	0,14	0,07
Етаж 2									
Колона	K19	K20	K21	K22	K23	K24	K25	K26	K27
Етаж 1	0,17	0,27	0,27	0,50	0,50	0,55	0,28	0,25	0,29
Етаж 2	0,08	0,11	0,11	0,12				0,12	0,13
Колона	K28	K29	K30	K31	K32	K33	K34	K35	K36
Етаж 1	0,92	0,27	0,01	0,56	0,63	0,23	0,04	0,13	0,26
Етаж 2	0,52	0,12							0,17
Колона	K37	K38	K39	K40	K41	K42	K43	K44	K45
Етаж 1	1,14	0,46	0,12	0,28	0,35	0,56	0,50	0,39	0,44

Етаж 2	0,61	0,25	0,11	0,08			0,14	0,28	0,11
Колона	K46	K47	K48	K49	K50	K51	K52	K53	K54
Етаж 1	0,22	0,76	0,96	0,58	0,33	0,41		0,68	0,69
Етаж 2	0,03	0,27	0,15	0,34	0,15	0,28		0,15	
Колона	K55	K56	K57	K58	K59	K60	K61	K62	K63
Етаж 1	0,50	0,34	0,46	0,95	0,80	0,67	0,41	0,31	0,46
Етаж 2		0,18	0,22	0,33	0,16	0,37	0,20	0,14	0,29
Колона	K64	K65	K66	K67	K68	K69	K70	K71	K72
Етаж 1	0,01	0,28	0,54	0,41	0,23	0,17	0,47	0,57	0,29
Етаж 2	0,01	0,11	0,10	0,07	0,10	0,09	0,08	0,11	0,14
Колона	K73	K74	K75	K76	K77	K78	K79	K80	K81
Етаж 1	0,21	0,28	0,19	0,49	0,67	0,64	0,37	0,36	0,61
Етаж 2	0,11	0,14	0,10	0,24	0,37	0,35	0,18	0,18	0,34
Колона	K82	K83	K84	K85	K86	K87	K88	K89	K90
Етаж 1	0,76	0,37	0,29	0,33	0,31	0,34	0,36	0,32	0,35
Етаж 2	0,41	0,17	0,13	0,16	0,15	0,16	0,17	0,16	0,17
Колона	K91	K92	K93	K94	K95				
Етаж 1	0,27	0,10	0,17	0,15	0,55				
Етаж 2	0,13			0,07	0,20				

$v = N_{Ed} / A_{fcd} < 0,65$ за DCM и $v < 0,55$ за DCH

КОНСТРУКТИВЕН ПРОЕКТ
 Спецификация
 Дата:

[Handwritten signature]

КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В
 ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРОЕКТИРАНЕ

Регистрационен № 00565
 инж. ИВАЙЛО ВЪЛЧЕВ
 ТЕРЗИЕВ

..... /дата/

ТЕХНИЧЕСКИ КОНТРОЛ - част КОНСТРУКТИВНА



СЕРТИФИКАТ ЗА КОНТРОЛ

№109- МЗУ /08.06.2018г.

1.КЛИЕНТ: Община Стара Загора

гр.Стара Загора бул."Цар Симеон Велики"№107

2.ОБЕКТ: Дом за деца лишени от родителска грижа "Незабравка"
гр.Стара Загора кв."Самара"

3.Контролиран параметър- Съпротивление на мълниезащитна
заземителна уредба

4.Заклучение /оценка на съответствието/ от извършения контрол:

Контролираният параметър – съпротивление на мълниезащитната
заземителна уредба е в съответствие с изискванията на Наредба
№4 /ДВ бр.6/2011г.

ПРИЛОЖЕНИЕ:

Сертификат № 109- МЗУ/08.06.2018г. е неразделна част от протокол за
контрол № 109- МЗУ/08.06.2018г.

Общо страници 5 бр.

Дата:08.06.2018г.

Ръководител на
органа за контрол:.....
/инж. Д. Ангелов/



ПРОТОКОЛ

№ 109-МЗУ /08.06.2018г.

ЗА КОНТРОЛ НА МЪЛНИЕЗАЩИТНИ ЗАЗЕМИТЕЛНИ УРЕДБИ

1.КЛИЕНТ: Община Стара Загора

гр.Стара Загора бул."Цар Симеон Велики"№107

2.ОБЕКТ: Дом за деца лишени от родителска грижа"Незабравка"

гр.Стара Загора кв."Самара"

3.Вид на обекта: нов

4.Контролиран параметър: съпротивление на мълниезащитна
заземителна уредба

5.Основание за контрол: заявка №109/05.06.2018г.

6.Дата на контрола: 08.06.2018г.

7.Метод за контрол: Процедура за контрол ПК 703 версия 02 / 30.01.2014

8.Нормативни документи за оценка на съответствието:

1. Наредба № 4 / обн. ДВ бр. 6/2011г.

9.Използвани технически средства:

Измерител на заземление М 416

Идентификационен №:23821

Свидетелство за калибрираане: № 40/13.03.2017г.

Протокол №109-МЗУ/08.06.2018г. е неразделна част от сертификат за контрол
№ 109-МЗУ/08.06.2018г

Вид на заземителя:

Вертикален на дълбочина до 3 метра.

Вид на почвата:

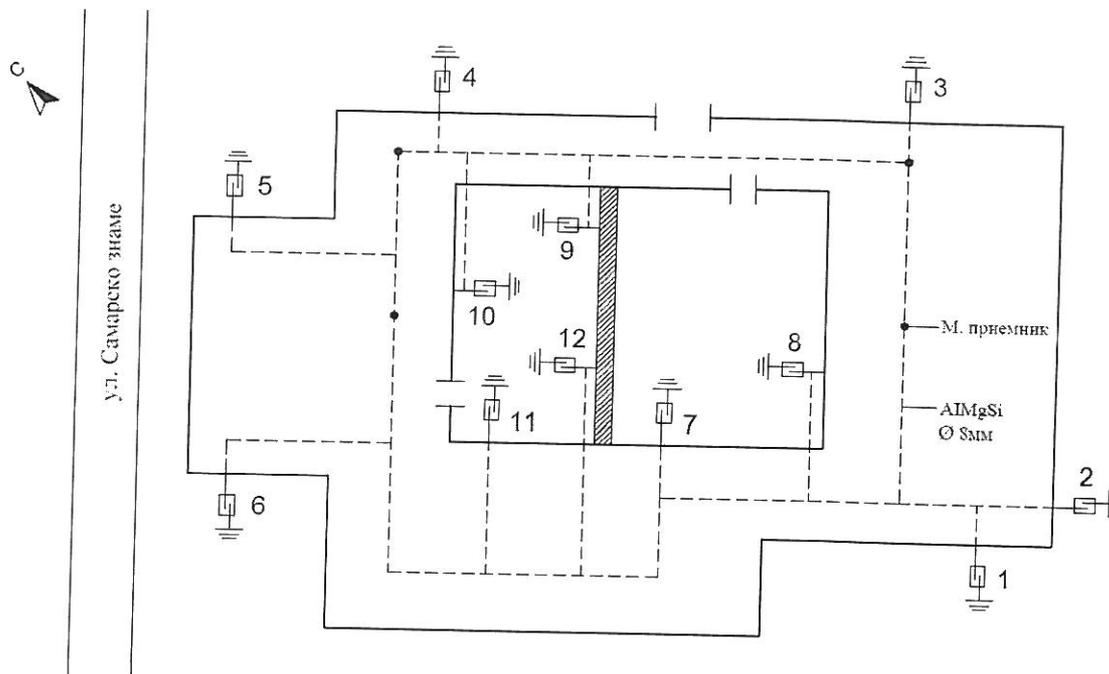
глина и пясък $\rho_i=150 [\Omega]/\text{от } 100 \text{ до } 500[\Omega]/0.7$

Сезон на измерването:

сух: $\varphi=1.15$

$$R_{\text{корек.}} = R_{\text{изм.}} \cdot \varphi \cdot \rho_i$$

Скица на м.защитната уредба:



Резултати от контрола

№ П о р е д	ЗАЗЕМИТЕЛИ	ИЗМЕРВАТЕЛНИ ЕЛЕКТРОДИ		КОЕФ. φ	Коеф ρ_i	СЪПРОТИВЛЕНИЕ НА ЗАЗЕМИТЕЛИТЕ		
		ПОМОЩЕН ЗАЗЕМИ- ТЕЛ $R_b [\Omega]$	СОНДА $R_b [\Omega]$			ИЗМЕ- РЕНО $[\Omega]$	КОРИГИРАНО $[\Omega]$	Макси- мално допус- тимо $[\Omega]$
1	2	3	4	5	6	7	8	9
1	МЗ	250	350	1.15	0.7	9.7	7.8	20.0
2	МЗ	250	350	1.15	0.7	11.0	8.8	20.0
3	МЗ	220	300	1.15	0.7	9.0	7.2	20.0
4	МЗ	300	350	1.15	0.7	10.0	8.0	20.0
5	МЗ	250	400	1.15	0.7	8.9	7.1	20.0

№ по ре д	ЗАЗЕМИТЕЛИ	ИЗМЕРВАТЕЛНИ ЕЛЕКТРОДИ		КОЕФ. φ	Коеф аi	СЪПРОТИВЛЕНИЕ НА ЗАЗЕМИТЕЛИТЕ		
		ПОМО-ЩЕН ЗАЗЕМИ- ТЕЛ Rb [Ω]	СОНДА Rb [Ω]			ИЗМЕ РЕНО [Ω]	КОРИГИРАНО [Ω]	Макси мално допус- тимо [Ω]
1	2	3	4	5	6	7	8	9
6	МЗ	400	450	1.15	0.7	11.5	9.2	20.0
7	МЗ	250	300	1.15	0.7	9.0	7.2	20.0
8	МЗ	250	300	1.15	0.7	9.3	7.4	20.0
9	МЗ	300	300	1.15	0.7	12.0	9.6	20.0
10	МЗ	300	300	1.15	0.7	9.8	7.8	20.0
11	МЗ	300	300	1.15	0.7	11.4	9.1	20.0
12	МЗ	300	300	1.15	0.7	8.8	7.0	20.0
13	Общ заземителен контур	250	350	1.15	0.7	0.78	0.6	20.0

ЗАБЕЛЕЖКА:

Резултатите важат само за контролирания обект.

Копия и извлечения не могат да се правят без писмено съгласие на органа за контрол.

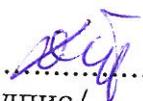
ИЗВЪРШИЛИ КОНТРОЛА:

1.Й.Йорданов.....
/име, фамилия и подпис/

2.инж.Д.Ангелов.....
/име, фамилия и подпис/

ДЕКЛАРИРАМ/Е, ЧЕ: *не съм/сме/ участвал/и/ в проектирането, разработването, производството, доставката, монтажа, употребата, експлоатацията или поддръжката на обекта, който е контролиран*

1.Й.Йорданов.....
/име, фамилия и подпис/

2.инж.Д.Ангелов.....
/име, фамилия и подпис/