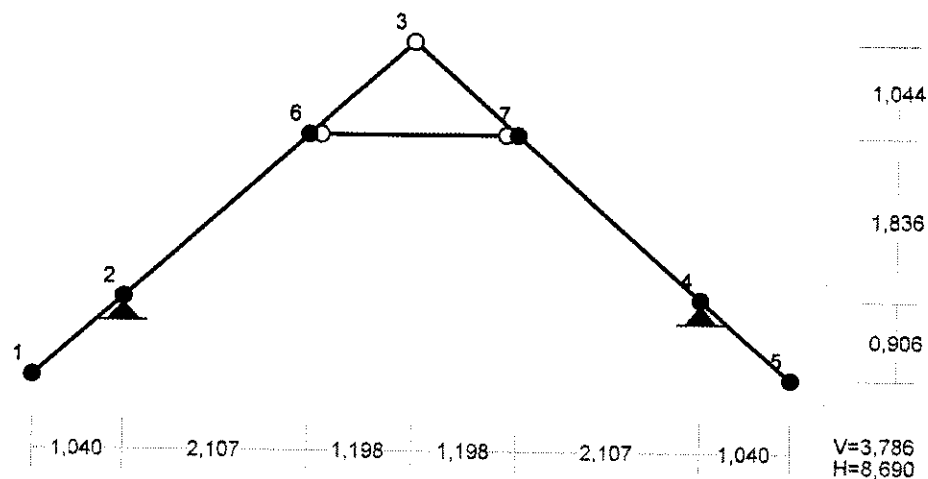


KONSTRUKCJA

OBLICZENIA STATYCZNE

Wiązar dachowy

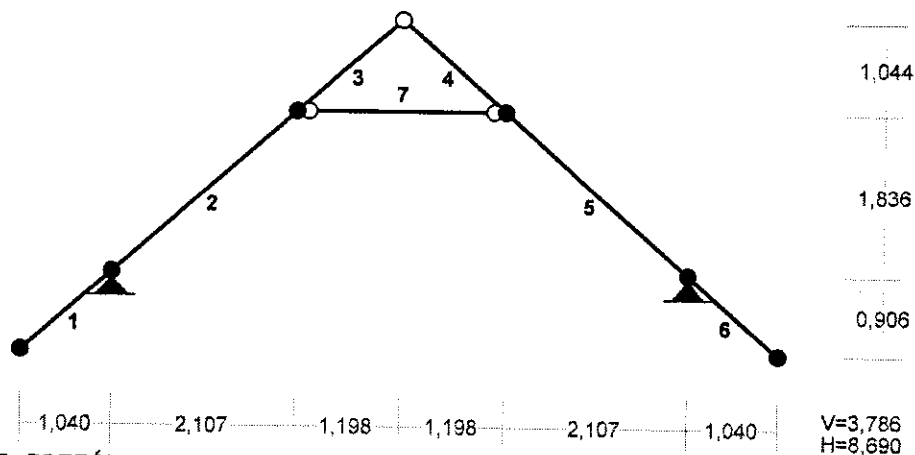
WEZŁY:



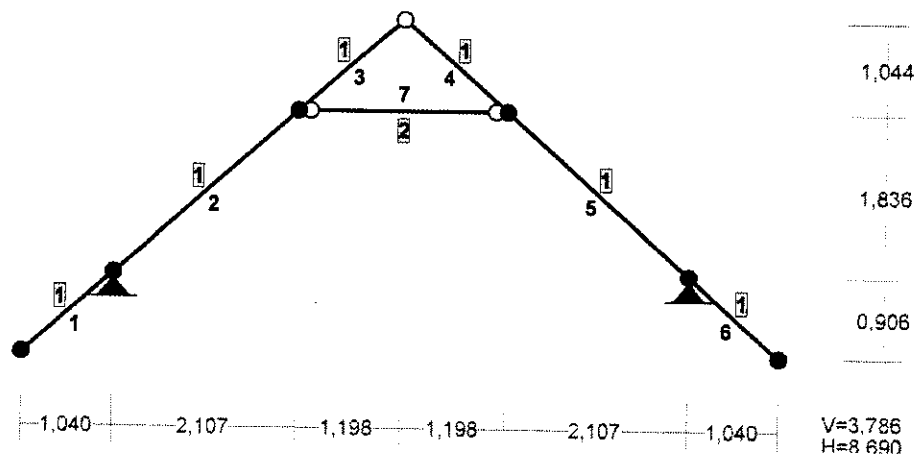
WEZŁY:

Nr:	X [m]:	Y [m]:	Nr:	X [m]:	Y [m]:
1	0,000	0,000	5	8,690	0,000
2	1,040	0,906	6	3,147	2,742
3	4,345	3,786	7	5,543	2,742
4	7,650	0,906			

PRĘTY:



PRZEKROJE PRĘTÓW:



PRĘTY UKŁADU:

Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
 10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
 22 - ciągnio

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]:	Ly[m]:	L[m]:	Red.EJ:	Przekrój:
1	00	1	2	1,040	0,906	1,379	1,000	1 B 20,0x8,0
2	00	2	6	2,107	1,836	2,795	1,000	1 B 20,0x8,0
3	01	6	3	1,198	1,044	1,589	1,000	1 B 20,0x8,0
4	10	3	7	1,198	-1,044	1,589	1,000	1 B 20,0x8,0
5	00	7	4	2,107	-1,836	2,795	1,000	1 B 20,0x8,0
6	00	4	5	1,040	-0,906	1,379	1,000	1 B 20,0x8,0
7	11	7	6	-2,396	-0,000	2,396	1,000	2 Jętka

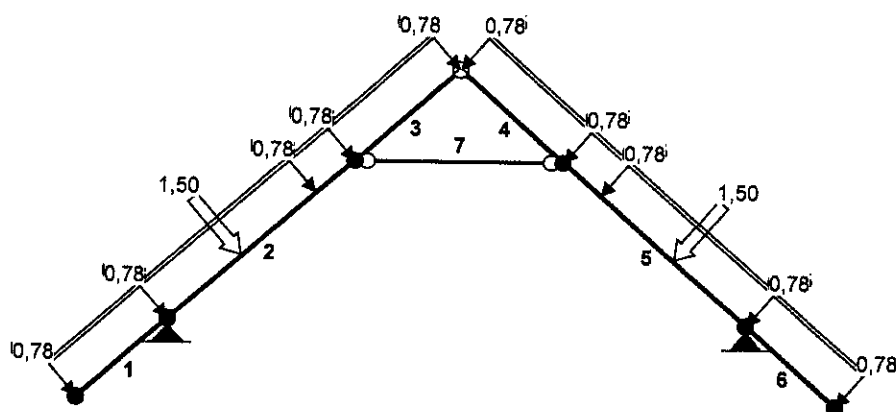
STAŁE MATERIAŁOWE:

Materiał:	Moduł E: [N/mm ²]	Napręż.gr.: [N/mm ²]	AlfaT: [1/K]
63 Drewno C27	11500	27,000	5,00E-06

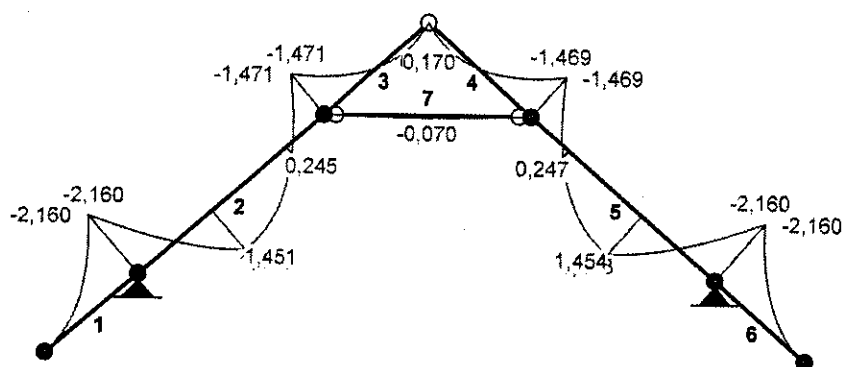
ZESTAWIENIE MATERIAŁU:

Oznaczenie:	Materiał:	Długość[m]	Masa[t]
B 20,0x8,0	Drewno C27	2x 1,38 + 2x 2,79 + 2x 1,59	= 11,53
B 14,0x14,0	Drewno C27	1x 2,40	= 2,40

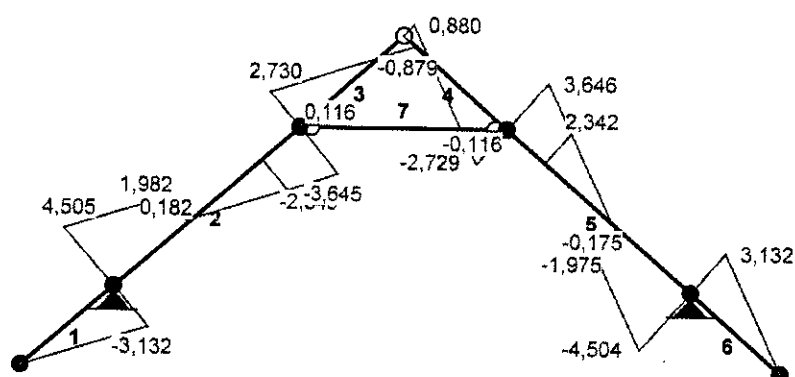
MASA CAŁKOWITA USTROJU:

0,104**OBCIĄŻENIA:**

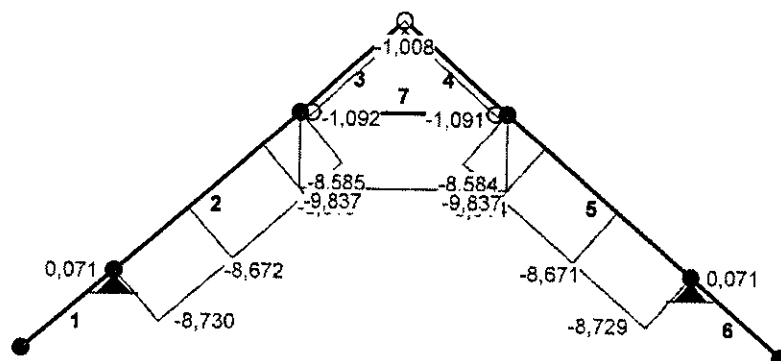
MOMENTY:



TNĄCE:



NORMALNE:



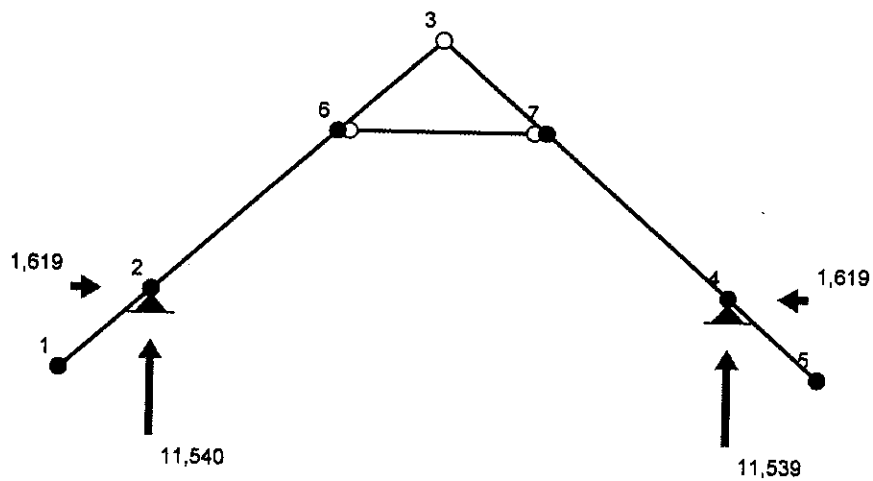
SILY PRZEKROJOWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+ABC

Pręt:	x/L:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:
1	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000
	1,00	1,379	-2,160	-3,132	0,071
2	0,00	0,000	-2,160	4,505	-8,730
	0,43	1,198	1,451*	-0,015	-8,668
	1,00	2,795	-1,471	-3,645	-8,585
3	0,00	0,000	-1,471	2,730	-1,092
	0,76	1,204	0,170*	-0,005	-1,029
	1,00	1,589	0,000	-0,879	-1,009

4	0,00	0,000	0,000	0,880	-1,008
	0,25	0,391	0,170*	-0,008	-1,029
	0,24	0,385	0,170*	0,006	-1,028
	1,00	1,589	-1,469	-2,729	-1,091
5	0,00	0,000	-1,469	3,646	-8,584
	0,58	1,612	1,454*	-0,017	-8,668
	1,00	2,795	-2,160	-4,504	-8,729
6	0,00	0,000	-2,160	3,132	0,071
	1,00	1,379	0,000	-0,000	-0,000
7	0,00	0,000	0,000	-0,116	-9,837
	0,50	1,189	-0,070*	-0,001	-9,837
	1,00	2,396	0,000	0,116	-9,837

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE:

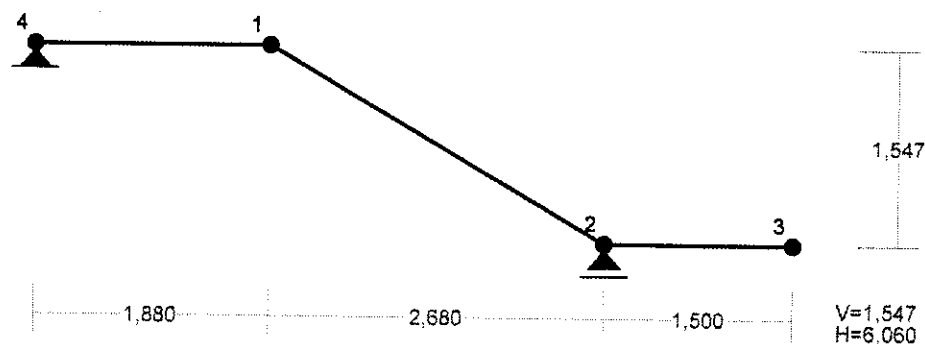


REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+ABC

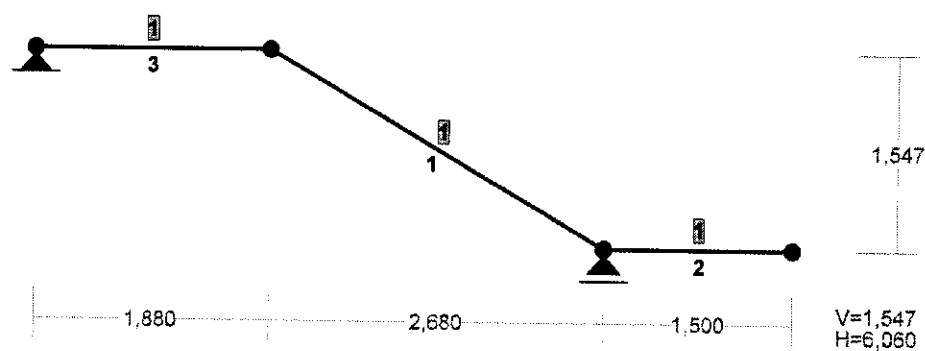
Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	Wypadkowa[kN]:	M[kNm]:
2	1,619	11,540	11,653	
4	-1,619	11,539	11,652	

2) Schody płytowe

WĘZŁY:



PRZEKROJE PRĘTÓW:



PRĘTY UKŁADU:

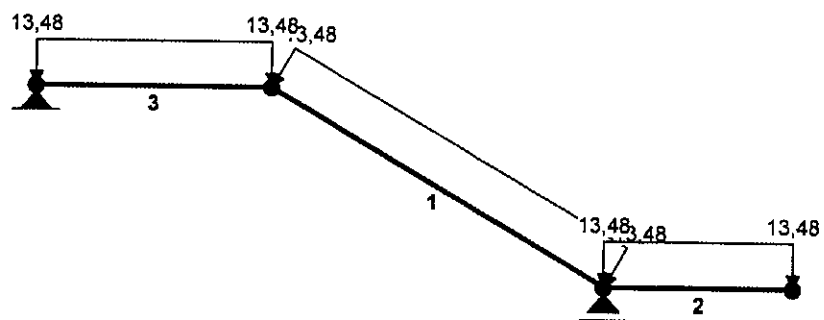
Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
22 - ciągnio

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]:	Ly[m]:	L[m]:	Red.EJ:	Przekrój:
1	00	1	2	2,680	-1,547	3,094	1,000	1 B 16,0x100,0
2	00	2	3	1,500	0,000	1,500	1,000	1 B 16,0x100,0
3	00	4	1	1,880	0,000	1,880	1,000	1 B 16,0x100,0

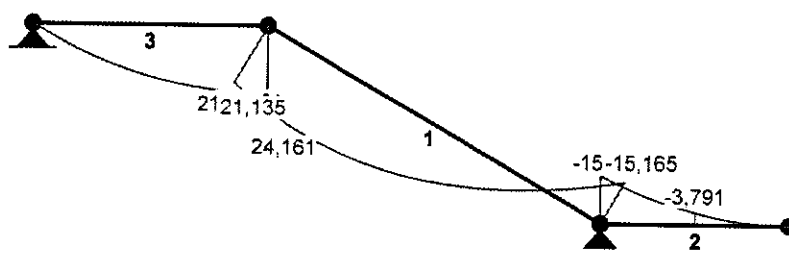
STAŁE MATERIAŁOWE:

Materiał:	Moduł E: [N/mm ²]	Napręż.gr.: [N/mm ²]	AlfaT: [1/K]
35 Beton B25	29000	13,300	1,00E-05

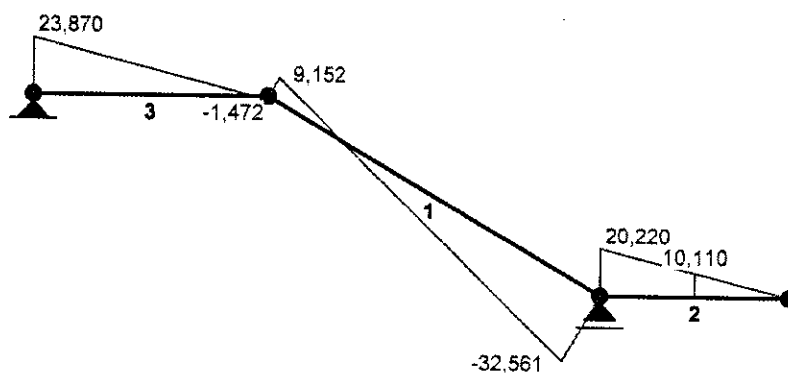
OBCIĄŻENIA:



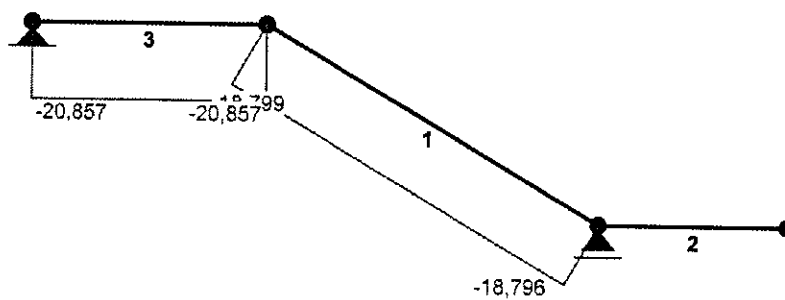
MOMENTY:



TNĄCE:



NORMALNE:



SIŁY PRZEKROJOWE:

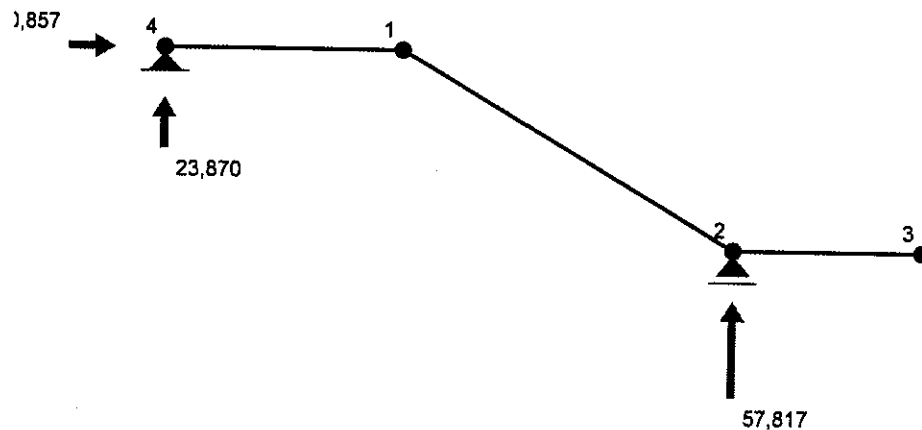
T.I rzędu

Obciążenia obl.: A

Pręt:	x/L:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:
1	0,00	0,000	21,054	9,152	-18,799
	0,22	0,677	24,161*	0,027	-18,798
	1,00	3,094	-15,165	-32,561	-18,796
2	0,00	0,000	-15,165	20,220	-0,000
	1,00	1,500	0,000	0,000	-0,000
3	0,00	0,000	0,000	23,870	-20,857
	0,94	1,770	21,135*	0,013	-20,857
	1,00	1,880	21,054	-1,472	-20,857

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE:



REAKCJE PODPOROWE:

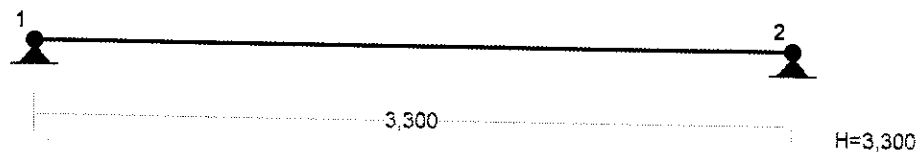
T.I rzędu

Obciążenia obl.: A

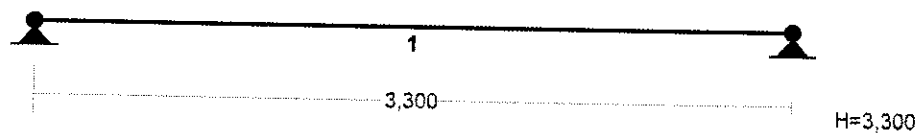
Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	Wypadkowa[kN]:	M[kNm]:
2	-0,000	57,817	57,817	
4	20,857	23,870	31,698	

3) Belka B2

WĘZŁY:



PRĘTY:



PRĘTY UKŁADU:

Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
22 - ciągnio

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]:	Ly[m]:	L[m]:	Red.EJ:	Przekrój:
1	00	1	2	3,300	0,000	3,300	1,000	1 B 35,0x25,0

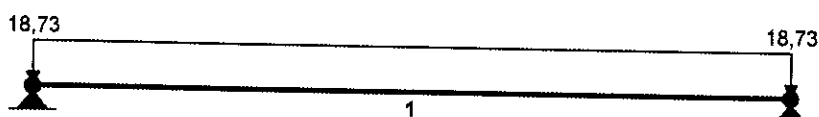
WIELKOŚCI PRZEKROJOWE:

Nr.	A[cm ²]	Ix[cm ⁴]	Iy[cm ⁴]	Wg[cm ³]	Wd[cm ³]	h[cm]	Materiał:
1	875,0	89323	45573	5104	5104	35,0	35 Beton B25

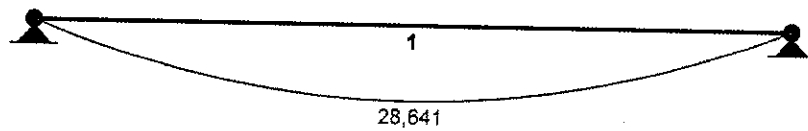
ZESTAWIENIE MATERIAŁU:

Oznaczenie:	Materiał:	Długość[m]	Masa[t]
B 35,0x25,0	Beton B25	1x 3,30	= 3,30 0,693
MASA CAŁKOWITA USTROJU:			0,693

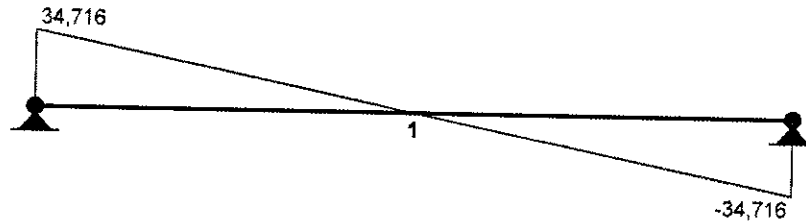
OBCIĄŻENIA:



MOMENTY:



TNĄCE:



SIŁY PRZEKROJOWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

Pręt:	x/L:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:
1	0,00	0,000	0,000	34,716	0,000
	0,50	1,650	28,641*	0,000	0,000
	1,00	3,300	0,000	-34,716	0,000

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE:

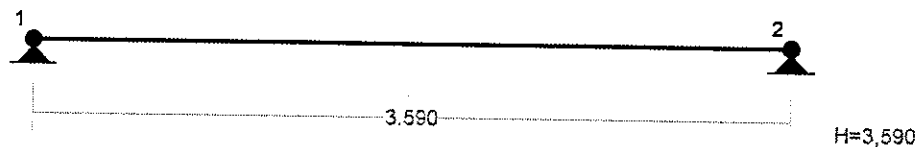


REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+A

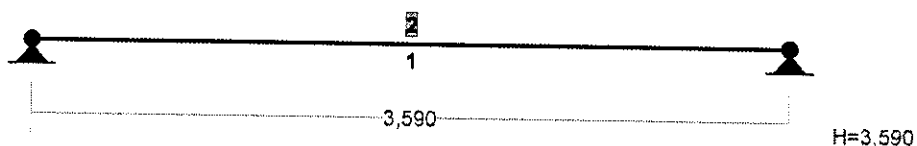
Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	Wypadkowa[kN]:	M[kNm]:
1	0,000	34,716	34,716	
2	0,000	34,716	34,716	

4) Strop jednokierunkowo zbrojony

WĘZŁY:



PRZEKROJE PRĘTÓW:



PRĘTY UKŁADU:

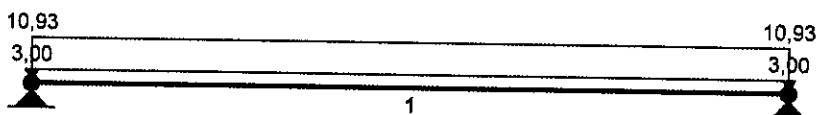
Typy prętów: 00 - sztyw.-sztyw.; 01 - sztyw.-przegub;
10 - przegub-sztyw.; 11 - przegub-przegub
22 - ciągnio

Pręt:	Typ:	A:	B:	Lx[m]:	Ly[m]:	L[m]:	Red.EJ:	Przekrój:
1	00	1	2	3,590	0,000	3,590	1,000	2 B 16,0x100,0

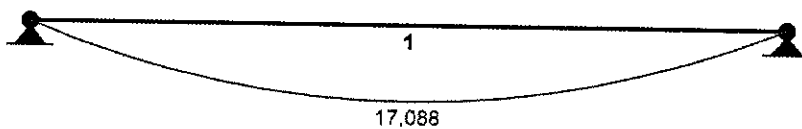
WIELKOŚCI PRZEKROJOWE:

Nr.	A[cm ²]	Ix[cm ⁴]	Iy[cm ⁴]	Wg[cm ³]	Wd[cm ³]	h[cm]	Materiał:
2	1600,0	13333333	34133	4267	4267	16,0	35 Beton B25

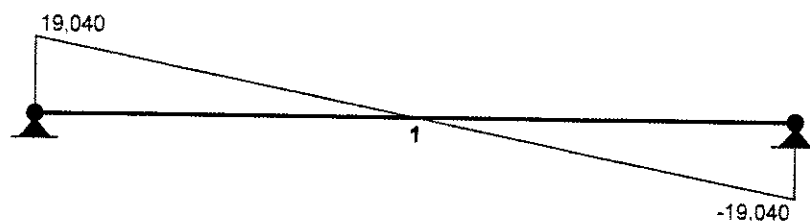
OBCIĄŻENIA:



MOMENTY:



TNĄCE:

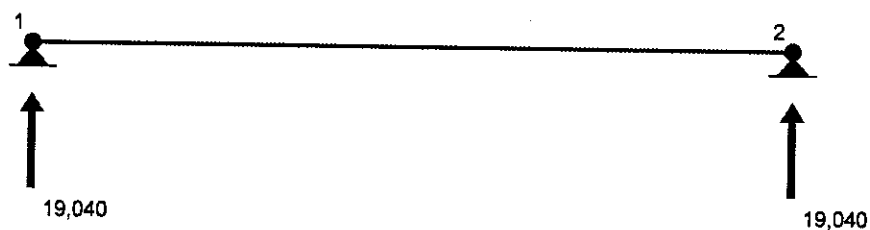


SILY PRZEKROJOWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+AB

Pręt:	x/L:	x[m]:	M[kNm]:	Q[kN]:	N[kN]:
1	0,00	0,000	-0,000	19,040	0,000
	0,50	1,795	17,088*	0,000	0,000
	1,00	3,590	-0,000	-19,040	0,000

* = Wartości ekstremalne

REAKCJE PODPOROWE:

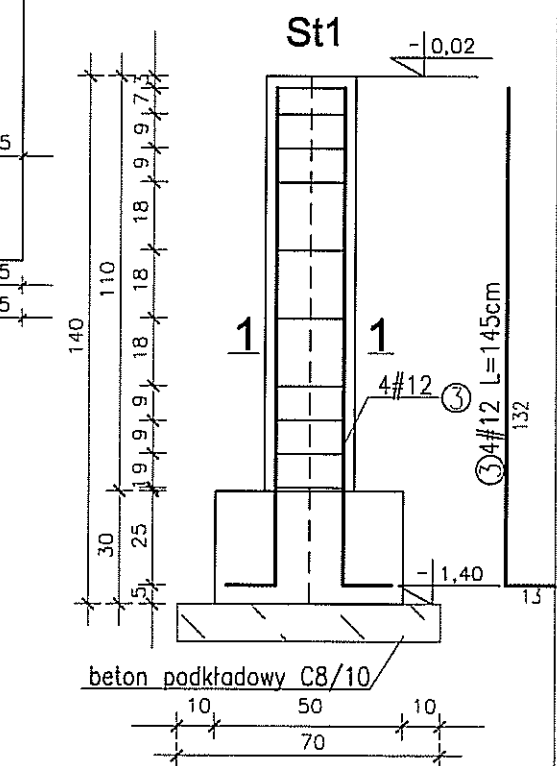


REAKCJE PODPOROWE: T.I rzędu
Obciążenia obl.: Ciężar wł.+AB

Węzeł:	H[kN]:	V[kN]:	Wypadkowa[kN]:	M[kNm]:
1	0,000	19,040	19,040	
2	0,000	19,040	19,040	

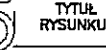
OPRACOWAŁ:
Mgr inż. JOANNA KONOPKO

PRZEKROJE SKALA 1:20

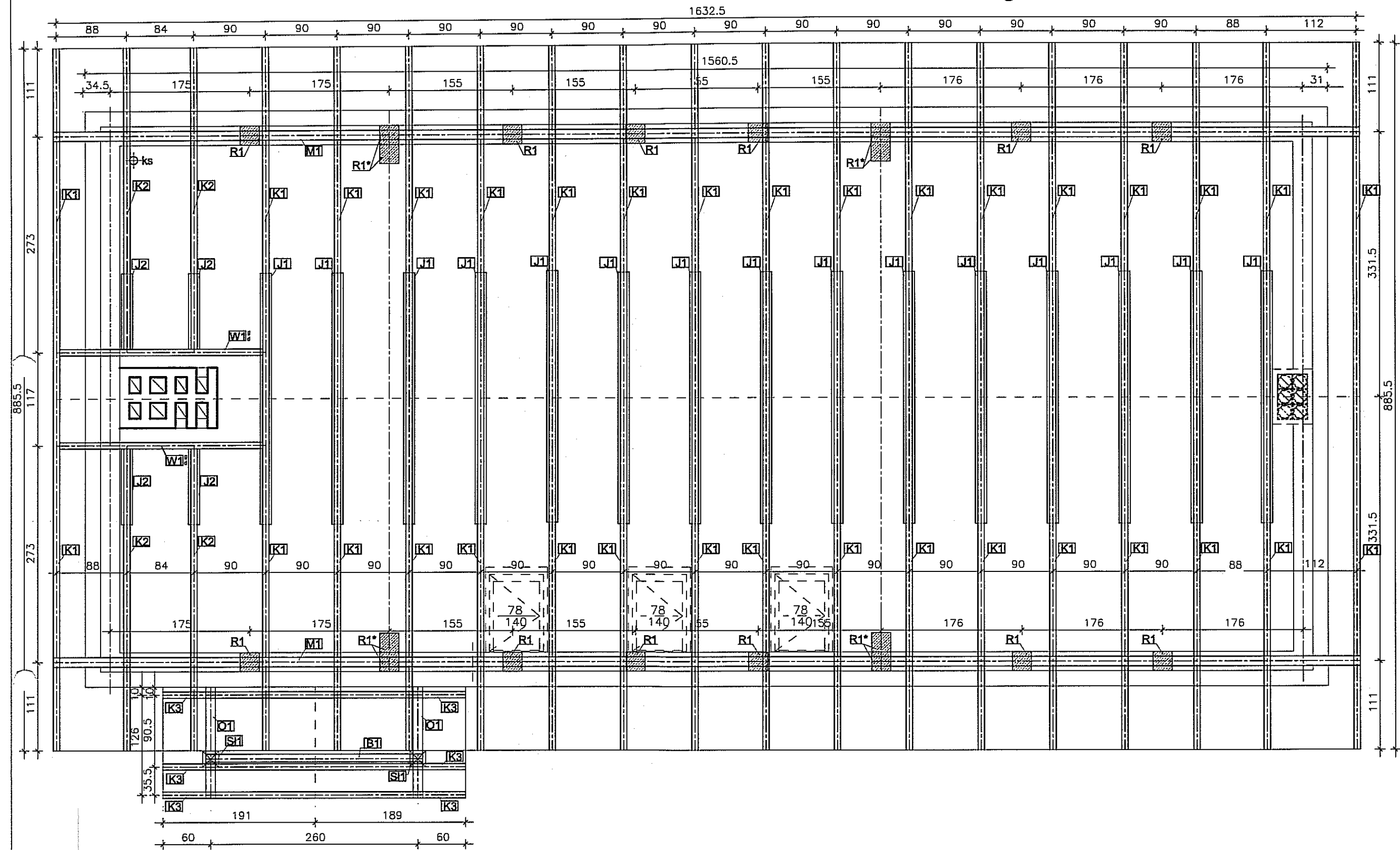


1 - 1

Figure 1 shows the reinforcement details of the column. (a) Top view: A square column with side length 25 cm. Reinforcement bars are 4#12, and the length L is 93 cm. (b) Side view: A square column with side length 18 cm. Reinforcement bars are 4#12, and the length L is 80 cm.

UWAŁA KL. KONIEWICZA 45C, tel./fax/0871.../5631614 PRACOWNIA PROJEKTOWA 	TYTUŁ RYSUNKU		RZUT FUNDAMENTÓW		SKALA	
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA		REMONT I PRZEBUDOWA ŚWIETLICY WIEJSKIEJ W STOŹNEM		1:50	
	ADRES INWESTYCJI NR GEDEZYJNY		STOŹNE, DZ. NR. 89/6, GMINA KOWALE OLECKIE		NR RYSUNKU	
	PROJEKT		KONSTRUKCJA		1	
	PROJEKTANT nr uprawnień podpis		mgr inż. Sławomir Klimko upr. proj. b.g. BOW-23/92 PDL/89/0651/01	mgr inż. Joanna Tompoko 	mgr inż. Lucyna Huryn upr. proj. b.g. BOW-105/87 PDL/80/0473/01	K
DATA STYCZEN 2010 r. PROJEKT CHRONIONY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM						

WIĘŻBA DACHOWA

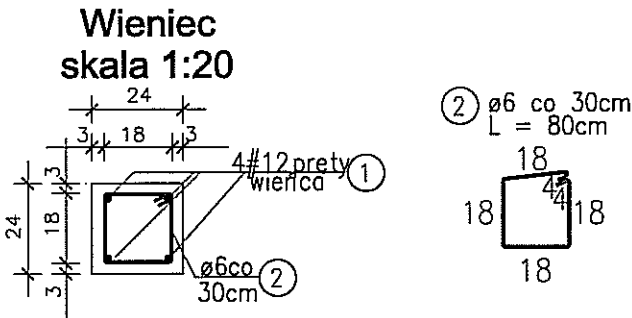


UWAGI:

- ELEMENTY DREWNIANE WIĘŻBY DACHOWEJ NALEŻY ZABEZPIECZYĆ ŚRODKAMI OWADO- I GRZYBOBÓJCZYMI ORAZ OGNIOSCHRONNYMI.
- PRZED MONTAŻEM WIĘŻBY DACHOWEJ NALEŻY WYKONAĆ ELEMENTY WZORCOWE I SPRAWDZIĆ ICH SPASOWANIE W NATURZE.
- ELEMENTY DREWNIANE ZNAJDUJĄCE SIĘ W ODLEGŁOŚCI MNIEJSZEJ NIŻ 40cm OD KOMINÓW NALEŻY ODIZOLOWAĆ BLACHĄ 0,6 cm
- POŁĄCZENIA ELEMENTÓW WIĘŻBY DACHOWEJ WYKONAĆ JAKO CIESIELSKIE W/G ZASAD SZTUKI BUDOWLANEJ.
- MURLATY MOCOWAĆ DO ŚRUB KOTWIĄCYCH (M12) OSADZONYCH W WIENCACH
- STYK DREWNA Z ELEMENTAMI ŻELBETOWYMI IZOLOWAĆ 2x PAPA.
- MIEJSCA ŁĄCZENIA ELEMENTÓW NA DŁUGOŚCI, CIESIELSKIE W/G SZTUKI BUDOWLANEJ.
- KLASA DREWNA ODPOWIEDNIA DO min.C27.
- RDZENIE ŻELBETOWE R1 ZBROJONE 4#12,STRZEMIONA ø6 co 18 cm.
- ŚLUP SL1* WG .CZĘŚCI ARCHITEKTONICZNEJ

ZESTAWIENIE ELEMENTÓW WIĘŻBY DACHOWEJ

L.p	OZNACZENIE ELEMENTU NA RYSUNKU	NAZWA ELEMENTU	RODZAJ MATERJAŁU ASORTYMENT I KLASA JAKOŚCI	PRZEKRÓJ [cm]	DŁUGOŚĆ [cm]	IŁOŚĆ [szt]	OBJĘTOŚĆ [m3]
1	K1	Krokiew	klasa drewna min. C27	8x20	577	30	2,77
2	K2	Krokiew	klasa drewna min. C27	8x20	502	4	0,33
3	K3	Krokiew	klasa drewna min. C27	8x20	190	6	0,18
4	J1	Jetka	klasa drewna min. C27	14x14	316	15	0,93
5	J2	Jetka	klasa drewna min. C27	14x14	100	4	0,08
6	W1	Wymian	klasa drewna min. C27	8x20	254	4	0,16
7	M1	MURLATA	klasa drewna min. C27	12x12	1640	2	0,47
8	O1	OCZEP	klasa drewna min. C27	12x12	140	2	0,04
9	B1	BELKA B1	klasa drewna min. C27	12x20	260	1	0,06
10	SL1*	ŚLUP SL1	klasa drewna min. C27	20x20	242	2	0,19
SUMA							~5,21m³

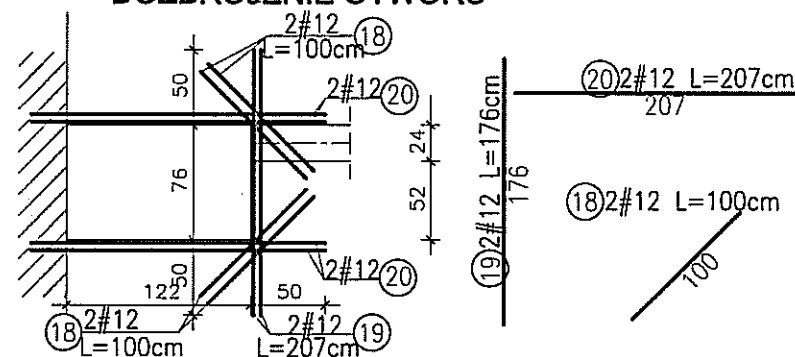


WYKAZ STALI

Nr preta	Długość [m]	Ilość [szt.]	STAL A-0 ø6-0.222	STAL A-III #12-0.888
1.	30,44	4		121,76
2.	0,80	102	81,6	
RAZEM DŁUGOŚĆ [m]			81,6	121,76
CIĘŻAR [kg]			18,12	108,13
CIĘŻAR OGÓŁEM [kg]			126,25	

PROJEKT P. RACOWSKA PROJEKTOWA	TYTUŁ RYSUNKU		WIĘŻBA DACHOWA		SKALA 1:50
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA		REMONT I PRZEBUDOWA ŚWIETLICY WIEJSKIEJ W STOŹNEM		
	ADRES INWESTYCJI NR GEDEZYJNY		STOŹNE, DZ. NR. 89/6, GMINA KOWALE OLECKIE		NR RYSUNKU 2 K
	PROJEKT		KONSTRUKCJA		
	PROJEKTANT mgr inż. Sławomir Kłmko nr uprawnień PDL/BO/0631/01		mgr inż. Jacek Kanapka mgr inż. Lucyna Hurty nr uprawnień PDL/BO/0631/01		
PROJEKT CHRONIONY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM					

DOZBROJENIE OTWORU

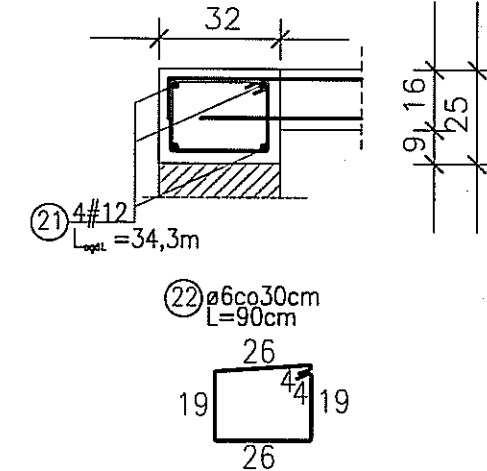


- 1). Grubość płyty stropowej 16cm.
- 2). Element zakreskowany wymurować po wykonaniu stropu.
- 3). Kąty wysokościowe odnoszą się do górnej krawędzi stropu.
- 4). Nadproża żelbetowe, zbrojone 3#12, dołem 2#12 góra 23 strzemiona ø6co 16cm (24).
- 5). Strop istn. do adaptacji po dokonaniu prac odkrywkowych i oceny przydatności do dalszej eksploatacji.

— prety dołem
- - - prety qōrq

Beton C20/25—beton konstrukcyjny
Stal A-IIIIN #12—pręty główne
Stal A-0 ø6—pręty rozdzielcze
Otulina zbrojenia 3cm

W1



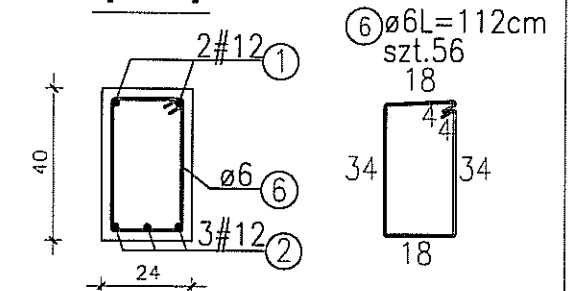
Nr pręta	Długość [m]	Ilość [szt.]	STAL A-0 ø6-0.222	STAL A-III #12-0.888
1.	3,87	37		143,19
2.	1,45	116		168,2
3.	2,04	21		42,84
4.	1,37	12		31,51
5.	3,82	14		103,14
6.	1,31	13		17,03
7.	1,97	9		29,55
8.	2,93	8		23,44
9.	1,24	8		16,12
10.	1,68	6		8,40
11.	6,99	15		90,87
12.	3,30	8		23,1
13.	6,40	21	134,4	
14.	3,87	11	42,57	
15.	3,14	4	12,56	
16.	3,30	9	69,3	
17.	3,82	9	34,38	
18.	1,00	2		4,00
19.	1,76	4		7,04
20.	2,07	4		8,28
21.	L _{ogol.} =34,3m	4		137,2
22.	0,90	115	103,5	
23.	L _{ogol.} =3,90m	5		19,5
24.	0,80	25	20	
RAZEM DŁUGOŚĆ		[m]	416,71	873,41
CIĘŻAR		[kg]	92,51	775,58
CIĘŻAR OGÓŁEM		[kg]	868,09	

STROP NAD PARTEREM		SKALA
REMONT I PRZEBUDOWA WIETLICY WIEJSKIEJ W STOŹNEM		1:50
DZ. NR. 89/6, GMINA KOWALE OLECKIE		NR RYSUNKU 3 K
KONSTRUKCJA		
r. Klinka DN 23/92	mgr inż. Joanna Klinka 	mgr inż. Łucja Huryń upr. proj. b.g. SUW - 106/B7 PDL/BO/0473/01
SFRANZIŁ 		
PROJEKT CHRONIONY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM		DATA STYCZEŃ 2010 r.

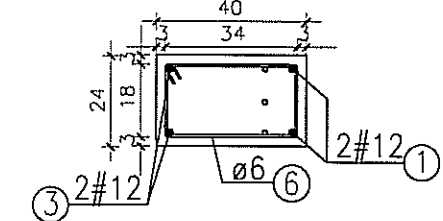
NADPROŻE OKIENNE szt.2

Przekroje skala 1:20

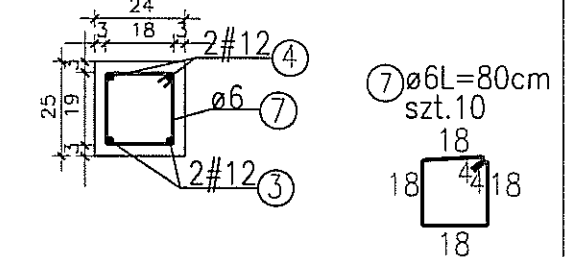
1 - 1



2 - 2



3 - 3



WYKAZ STALI

Nr pręta	Długość [m]	Ilość [szt.]	STAL A-0 $\phi 6-0.222$	STAL A-III #12-0.888
1.	10,32	2		20,64
2.	4,89	6		29,34
3.	2,46	4		9,84
4.	1,45	4		5,8
5.	2,19	2		4,38
6.	1,12	56	62,72	
7.	0,8	10	8,0	
RAZEM DŁUGOŚĆ [m]			70,72	70,00
CIĘŻAR [kg]			15,69	62,16
CIĘŻAR OGÓŁEM [kg]			77,85	

szt.2

Beton C20/25-beton konstrukcyjny
 Stal A-IIIIN #12-pręty główne
 Stal A-0 $\phi 6$ -pręty rozdzielcze
 Otulina zbrojenia 3cm

TYTUŁ RYSUNKU		NADPROŻE OKIENNE		SKALA	
NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA		REMONT I PRZEBUDOWA		1:25	
ADRES INWESTYCJI NR GEDEZJYN		ŚWIELICY WIEJSKIEJ W STOŹNEM		4	
PROJEKT		STOŹNE, DZ. NR. 89/6, GMINA KOWALE OLECKIE		K	
PROJEKTANT		KONSTRUKCJA		STYCZEŃ 2010 r.	
nr uprawnień		mgr inż. Sławomir Kłmka		mgr inż. Lucyna Juryn	
podpis		nr upr. inż. S. Kłmka 23/92		var. upr. inż. L. Juryn 108/97	
		PDC/80/083/K		PDC/80/0473/01	
PROJEKT CHRONIŁY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM					

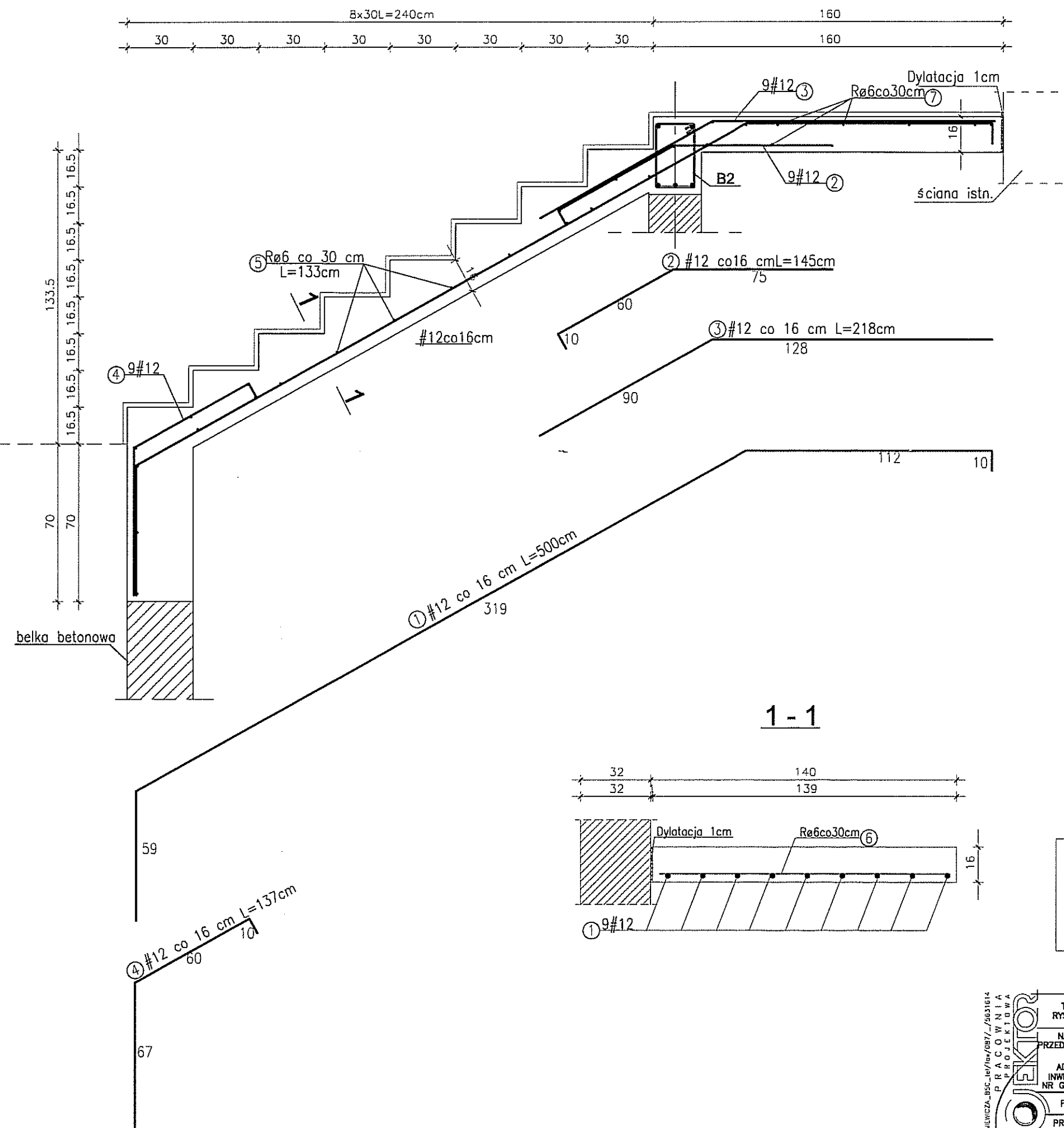
WYKAZ STALI

Nr pręta	Długość [m]	Ilość [szt.]	STAL A-0 ø6-0.222	STAL A-III #12-0.888
1.	4,29	9		38,61
2.	2,47	9		22,23
3.	1,57	9		14,13
4.	2,82	9		25,38
5.	2,88	9		25,92
6.	1,33	18	23,94	
7.	2,77	24	66,48	
RAZEM DŁUGOŚĆ [m]			90,42	126,27
CIĘŻAR [kg]			20,07	112,13
CIĘŻAR OGÓŁEM [kg]			132,2	

szt.1

KOWALA KL. J. KOWIECZKA, BSC_inz/100/0077/5631614 PRACOWNIA PROJEKTOWA	TYTUŁ RYSUNKU		BIEG SCHODOWY Bs-1		SKALA	
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA		REMONT I PRZEBUDOWA ŚWIE TLICY WIEJSKIEJ W STOŻNEM		1:20	
	ADRES INWESTYCJI NR GEDEZYJNY		STOŻNE, DZ. NR. 89/6, GMINA KOWALE OLECKIE		5	
	PROJEKT		KONSTRUKCJA		K	
	PROJEKTANT nr uprawnień	mgr inż. Sławomir Klimka Ktr. upr. proj. b.a. SWW 23/92	mgr inż. Joanna Kłosa Ktr. upr. proj. b.a. SWW 106/87	mgr inż. Lucyna Huryn upr. proj. b.a. SWW 106/87	STYCZEŃ 2010 r.	
podpis	PDI/50/0631/01	SPIRACZ	PDI/50/0475/01			
PROJEKT CHRONIONY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM						

BIEG SCHODOWY BS - 1



WYKAZ STALI

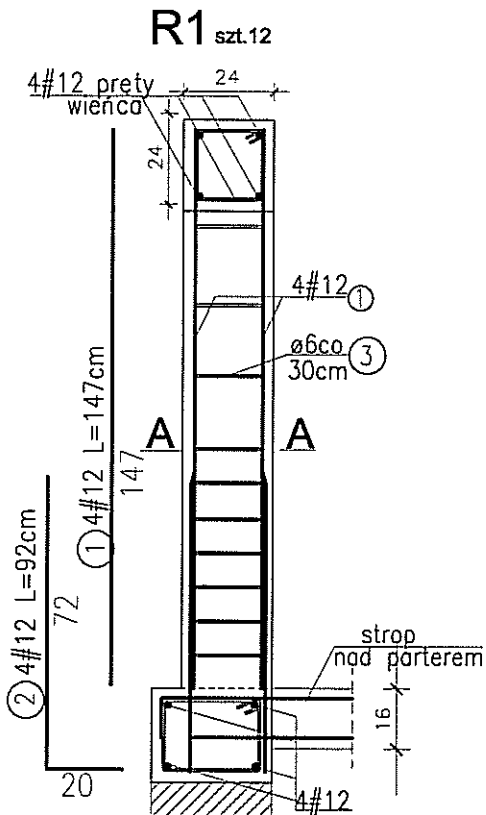
Nr pręta	Długość [m]	Ilość [szt.]	STAL A-0 ø6-0.222	STAL A-III #12-0.888
1.	5,00	9		45,00
2.	1,45	9		13,05
3.	2,18	9		19,62
4.	1,37	9		12,33
5.	1,33	19	11,97	
RAZEM DŁUGOŚĆ [m]			11,97	90,00
CIĘŻAR [kg]			2,66	79,92
CIĘŻAR OGÓŁEM [kg]			82,58	

szt.1

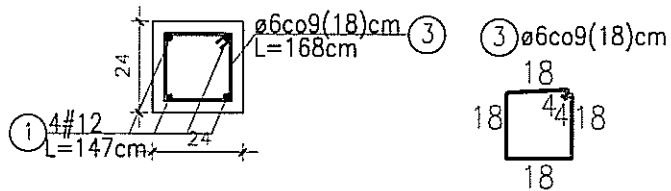
Beton C20/25-beton konstrukcyjny
 Stal A-IIIIN #12-pręty główne
 Stal A-0 ø6-pręty rozdzielcze
 Otulina zbrojenia 3cm

TYTUŁ RYSUNKU		BIEG SCHODOWY Bs-2		SKALA
NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA		REMONT I PRZEBUDOWA ŚWIETLICY WIEJSKIEJ W STOŹNEM		1:20
ADRES INWESTYCJI NR GEDEZYJNY		STOŹNE, DZ. NR. 89/6, GMINA KOWALE OLECKIE		6
PROJEKT		KONSTRUKCJA		K
PROJEKTANT	mgr inż. Sławomir Klimka	mgr inż. Joanna Kłopotka	mgr inż. Lucyna Huryn	DATA
nr uprawnień	nr upr. proj. b. o. SUW 22792	upr. proj. b. o. SUW-106787	upr. proj. b. o. SUW-106787	STYCZEŃ
podpis	PDL/BO/0637/01		PDL/BO/0473/01	2010 r.

RDZENIE PODDASZA



PRZEKRÓJ
A - A

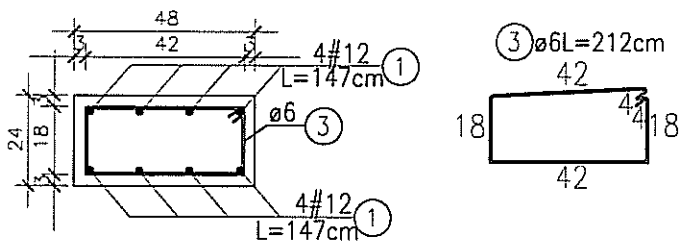
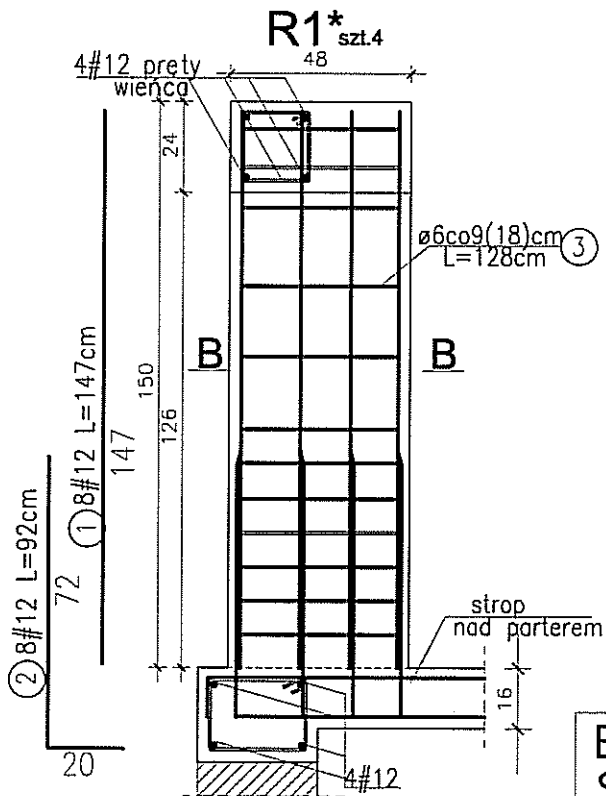


WYKAZ STALI R1

Nr preta	Długość [m]	Ilość [szt.]	STAL A-0 ø6-0.222	STAL A-III #12-0.888
1.	1,47	4		5,88
2.	0,92	4		3,68
3.	0,80	10	8,00	
RAZEM DŁUGOŚĆ [m]			8,00	9,56
CIĘŻAR [kg]			1,77	8,48
CIĘŻAR OGÓŁEM [kg]			10,26	

szt.12

PRZEKRÓJ
B - B



WYKAZ STALI R1*

Nr preta	Długość [m]	Ilość [szt.]	STAL A-0 ø6-0.222	STAL A-III #12-0.888
1.	1,47	8		11,76
2.	0,92	8		7,36
3.	2,12	12	25,44	
RAZEM DŁUGOŚĆ [m]			25,44	19,12
CIĘŻAR [kg]			5,65	16,98
CIĘŻAR OGÓŁEM [kg]			22,63	

szt.4

Beton C20/25—beton konstrukcyjny
Stal A-IIIIN #12—pręty główne
Stal A-0 ø6—pręty rozdzielcze
Otulina zbrojenia 3cm

PRACOWNIA PROJEKTOWA PROEXTOR SOWAL-KI, KONIEWICZA, 89C, tel./fax 0427 / 74631181	TYTUŁ RYSUNKU		RZDZENIE PODDASZA		SKALA
	NAZWA PRZEDSIĘWZIĘCIA		REMONT I PRZEBUDOWA		1:20
	ADRES INWESTYCJI NR GEDEZYJNY		ŚWIE TLICY WIEJSKIEJ W STOŻNEM		
	PROJEKT		KONSTRUKCJA		
	PROJEKTANT nr uprawnień podpis	mgr inż. Sławomir Klimko nr. upr.proj.b.o.SUW 2392 PDL/BE/0651/01	mgr inż. Joanna Wójcik 	SPRAWDZ.	mgr inż. Lucyna Kuryń upr.proj.b.o.SUW 106/87 PDL/BE/0473/01
DATA PROJEKT CHRODONY USTAWĄ O PRAWIE AUTORSKIM					STYCZEŃ 2010 r.