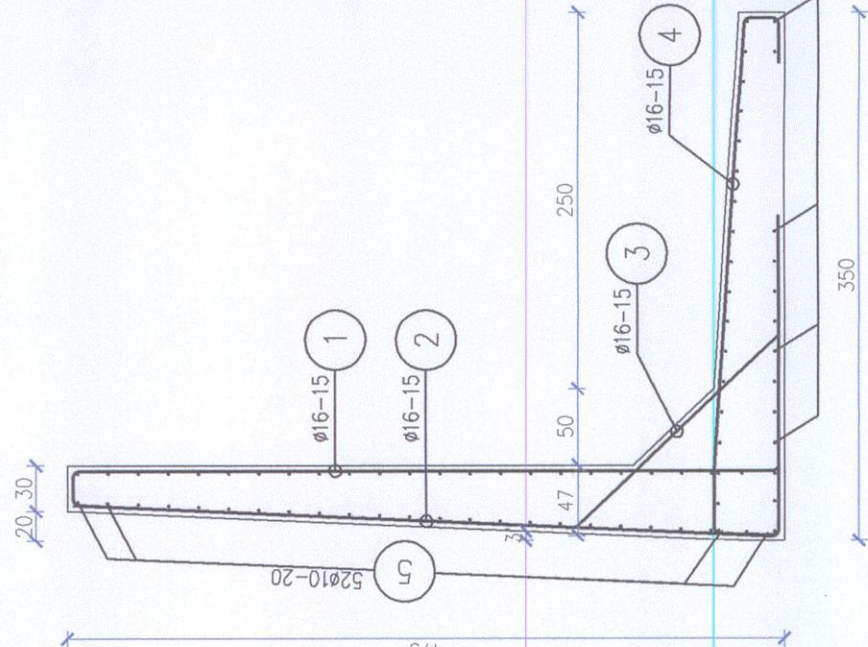


poz. Ściana oporowa S02

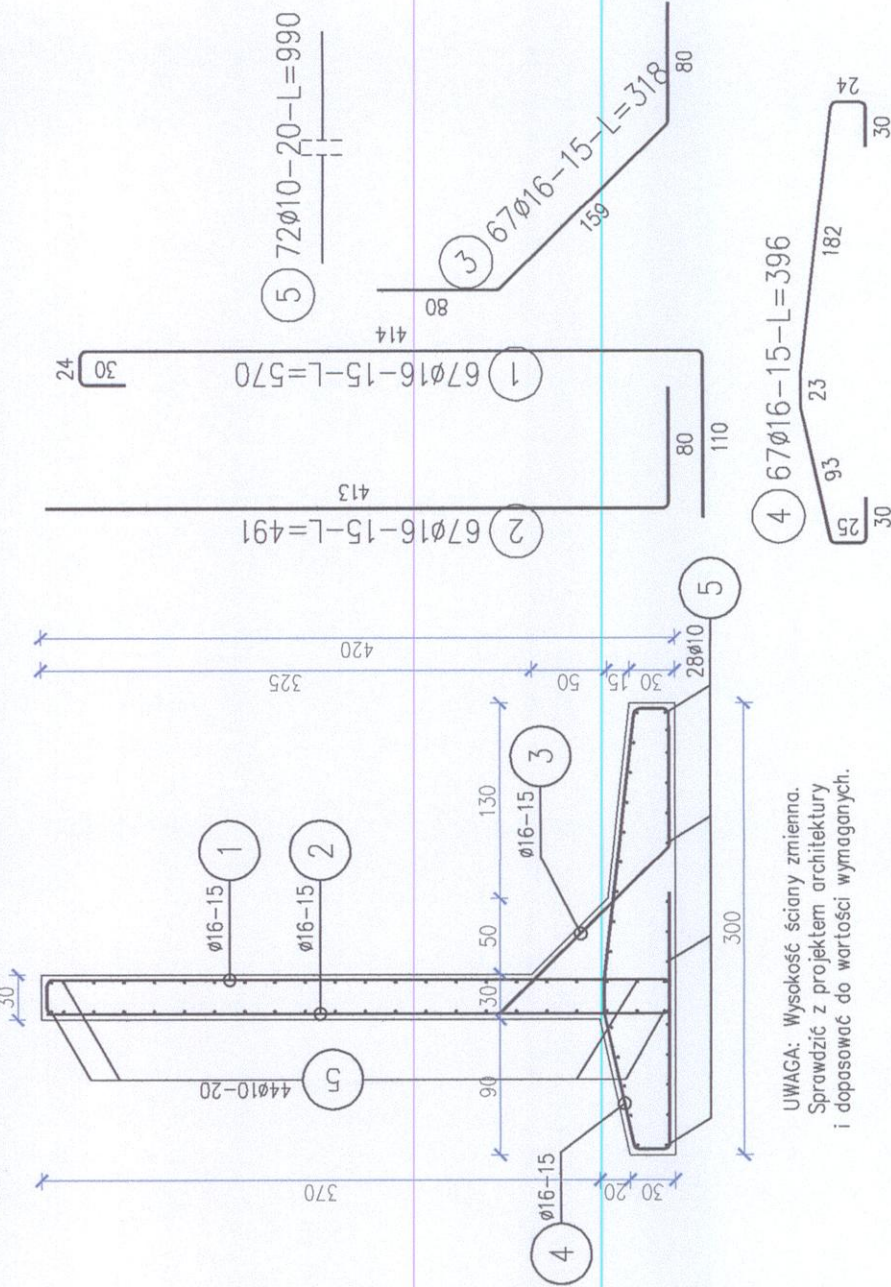
Szt.1



UWAGA: Wysokość ściany zmienna.  
Sprawdzić z projektem architektury  
i dopasować do wartości wymaganych.

poz. Ściana oporowa S01

Szt. 1



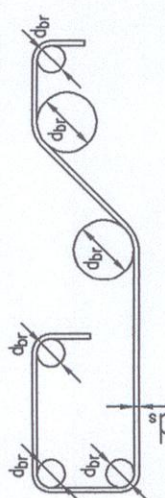
UWAGA: Wysokość ściany zmienna.  
Sprawdzić z projektem architektury  
i dopasować do wartości wymaganych

# ZESTAWIENIE STALI

Nr pręta	Ø	Stal	Długość pręta		Liczba		Długość łączna
			prętów na 1 poz.	pozycji	prętów łącznie	B500SP	
[ - ]	[ mm ]	[ - ]	[ m ]	[ szt ]	[ m ]	Ø10	Ø16
<b>Sciana oporowa S01</b>							
1	16	B500SP	5,70	67	1	67	381,90
2	16	B500SP	4,91	67	1	67	328,97
3	16	B500SP	3,18	67	1	67	213,06
4	16	B500SP	3,96	67	1	67	265,32
5	10	B500SP	9,90	72	1	72	712,80
<b>Sciana oporowa S02</b>							
1	16	B500SP	5,86	79	1	79	482,94
2	16	B500SP	6,35	79	1	79	501,65
3	16	B500SP	3,44	79	1	79	271,76
4	16	B500SP	4,61	79	1	79	364,19
5	10	B500SP	11,70	77	1	77	900,90
<b>Razem długość prętów</b>							
Masa jednostkowa					[ kg/m ]		1613,70
Masa prętów dla danej średnicy					[ kg ]		0,617
Masa łączna					[ kg ]		995,7
Masa prętów dla danej średnicy					[ kg ]		995,7
Masa łączna					[ kg ]		5398,0

UWAGA : Sumaryczna długość prętów jest długością rzeczywistą w osi pręta metodą B wg PN-EN ISO 3766:2006.

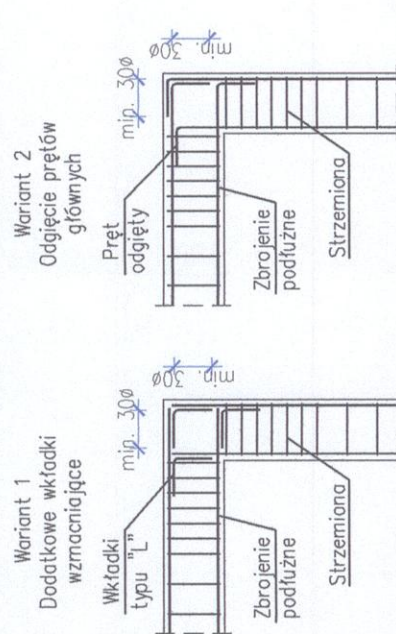
MINIMALNA ŚREDNICA WEWNĘTRZNA ZAGĘCIA PRĘTÓW ZBROJENIOWYCH					
		Średnica głębia			
Haki półokrągłe, haki proste, pętle	$d_s < 20\text{mm}$	4ds			
	$d_s \geq 20\text{mm}$	7ds			
Pręty odgięte lub inne pręty zginane	$>10\text{cm} \geq 7ds$	10ds			
	$<5\text{cm} \geq 3ds$	15ds			
	ROZMIAR ODCIĄG PRZECIENIA W PROJEKCJI NA POZIOMĄ OSIĄ	$<5\text{cm}$ lub $<5ds$	20ds		



**OZNACZENIA:**

obs. — OBLUSTROWANIE	dod. — ZBROJENIE DODATKOWE	t. — Z TYŁU
1.w. — 1 WARSTWA ZBROJENIA	g. — ZBROJENIE GÓRA	p. — Z PRZODU
PRZERWA ROBOCZA	d. — ZBROJENIE DOŁEM	g+d — GÓRA I DOŁEM

Schemat łączenia prętów w narożach elementów żelbetonowych



UWAGI:

1. Beton – B30 (C25/30)–budynke główny, B37 (C30/37)–przystany, kulochwty.
2. Stal: – zbrojenia: A-IIIN (RB500W, BST500S, B500SP, 20G2VY–B);  
– kształtowa: S355JR.
3. Otulina zbrojenia:  
–elementy nie stykające się z gruntem – 2,5–5cm, zgodnie z wytycznymi dla danej klasy REI zawartymi w części opisowej projektu;  
–elementy stykające się z gruntem – 5cm.
4. Fundamenty wykonać jako monolityczne żelbetowe wykłwane na mokro. Stopy i ławy fundamentowe posadowić na warstwie podkładu z chudego betonu o grubości min. 10cm oraz podspkty paskowej zagęszczenia do Is=0,98 grubości 20–30cm.
5. Grunty niośne (nosypowe oraz tory) znajdujące się poniżej poziomu posadowienia, należy usunąć w całości oraz zastąpić wykonując nosyp budowlany z piasków srednich zagęszczenia warstwowo do Is=0,98.
6. Warstwy gruntów IIB (zgodnie z opinią geologiczną) należy sprawdzić na budowie po wykonaniu wykupu. W przypadku stwierdzenia przewarstwień torfu lub właściwości gorszych niż przyjęte do obliczeń (zgodnie z opinią geologiczną) konieczny kontakt z geologiem oraz projektantem konstrukcji.
7. Ściany fundamentowe wykonać jako tradycyjne murowane z bloczków betonowych z betonu min. B20 o grubości 25cm.
8. Ściany oporowe oraz ściany stanowisk strzeleckich wykonać jako monolityczne żelbetowe wykłwane na mokro.
9. Należy pamiętać o wypuszczeniu z ław i stóp fundamentowych starterów do słupów i rżeni oraz ścian żelbetowych.
10. Po wykonaniu wykupów grunt należy porównać z założonymi do obliczeń statystycznymi, w przypadku stwierdzenia rozbieżności lub pojawienia się wody gruntowej stabilizującej się na poziomie posadowienia konieczna jest konsultacja z geologiem oraz z projektantem. Wybór podłoża gruntowego powinien wykonać uprawniony geolog wraz z wpisem do dziennika budowy.
11. Zabezpieczenie żelbetowych elementów konstrukcji uwzględniano w projekcie poprzez zastosowanie odpowiednich materiałów oraz właściwej grubości otuliny zbrojenia.
- Klasy ekspazyjne:  
–stropodachy – XC3;  
–fundamenty – XC2;
12. Rysunki sprawdzić i porównać z częścią architektoniczną oraz ze stanem rzeczywistym.
13. W przypadku znaczących różnic należy skontaktować się z projektantem.
14. Wszelkie zmiany w konstrukcji należy konsultować z konstruktorem.
15. Wymiaru szlunków sporządzić na budowie i dostosować do wymagań.

Uwaga: wszystkie wymiary sprawdzić i zweryfikować na budowie.



# PRACOWNIA PROJEKTOWA

TEMAT:	"MODERNIZACJA PUNKTU PRZYSTRZELIWANIA BRONI KOMENDY STOLECZNEJ POLICJI" - ROZBIÓRKA ISTNIEJĄCYCH BUDYNKÓW I ELEMENTÓW SKŁADOWYCH STRZELNICY, BUDOWA BUDYNKU PRZYSTRZELIWANIA BRONI, BUDOWA PUNKTU PRZYSTRZELIWANIA BRONI Z ELEMENTAMI STRZELAŃ SPECJALNYCH		
ADRES OBIEKTU:	Powiat otwocki, Gmina Celestynów Jednostka ewidencyjna Celestynów 141703_2 Obszr ewidencyjny 141703_2,0001 Stara Wieś Działka nr 1438		
INWESTOR:	Komenda Stołeczna Policji ul. Nowolipie 2, 00-150 Warszawa		
FAZA:	PROJEKT WYKONAWCZY		
BRANŻA:	KONSTRUKCYJNA		
NAZWA RYSUNKU:	ŚCIANY OPOROWE - ZBROJENIE		
PROJEKTANT	mgr inż. Maciej Jaszczyk upr. bud. nr SLK/5260/POOK/14		
SPRAWDZAJĄCY	mgr inż. Piotr Wójcickowski upr. bud. nr SLK/7182/PBKb/17		
ASYSTENT PROJEKTANTA	mgr inż. Przemysław Sznobier		
DATA:	SKALA:	NR RYSUNKU	K-24
06.2021 r.		1:50	