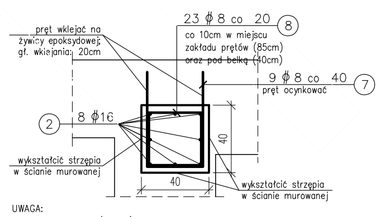
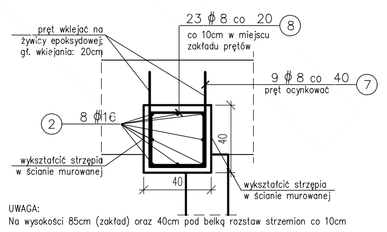
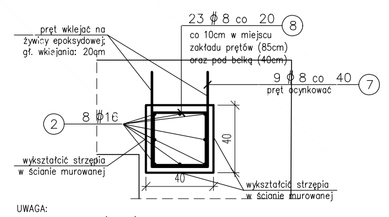
Zbrojenie trzpienia "TZ–1.1"
szt.:1



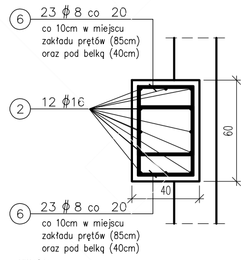
Zbrojenie trzpienia "TZ–2.1"
szt.:1



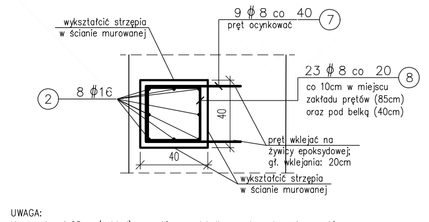
Zbrojenie trzpienia "TZ–3.1"
szt.:1



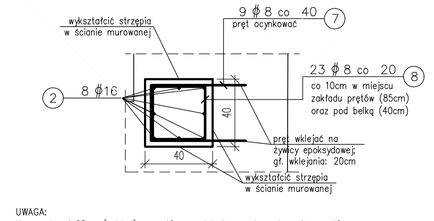
Zbrojenie trzpienia "TZ–4.1"
szt.:1



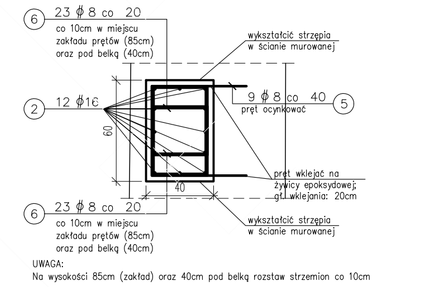
Zbrojenie trzpienia "TZ–5.1"
szt.:1



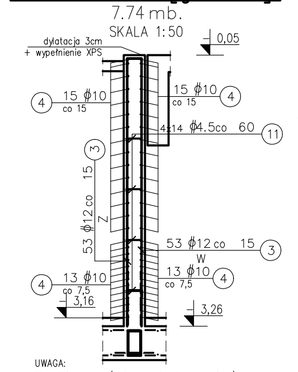
Zbrojenie trzpienia "TZ–6.1"
szt.:1



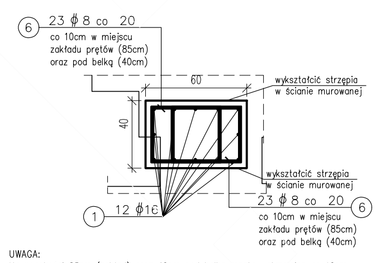
Zbrojenie trzpienia "TZ–7.1"
szt.:1



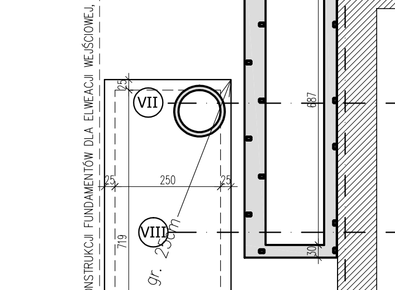
Ściana "Sc–0.1[gr.25cm]"
7.74 mb.
SKALA 1:50



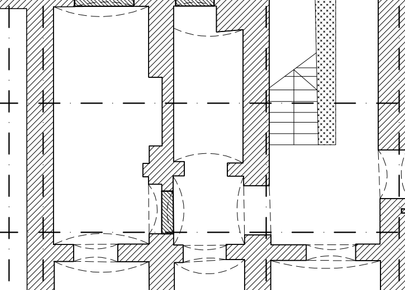
Zbrojenie trzpienia "TZ–17.1"
szt.:1



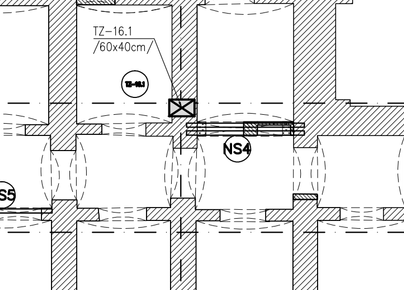
Zbrojenie trzpienia "TZ–8.1"
szt.:1



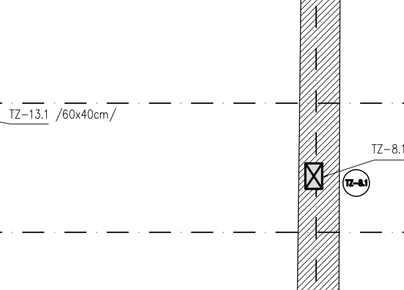
Zbrojenie trzpienia "TZ–9.1"
szt.:1



Zbrojenie trzpienia "TZ–10.1"
szt.:1

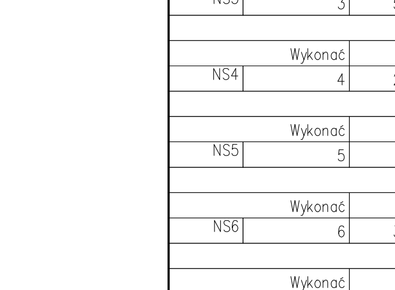


Zbrojenie trzpienia "TZ–11.1"
szt.:1

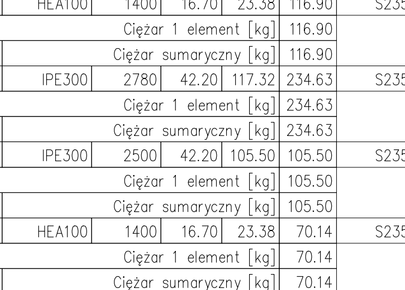


Zbrojenie trzpienia "TZ–12.1"
szt.:1

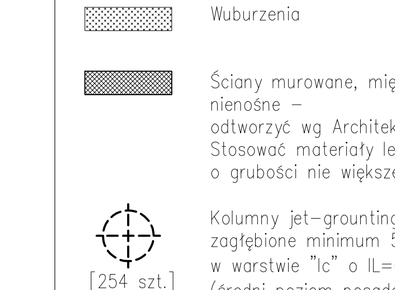
Zbrojenie trzpienia "TZ–13.1"
szt.:1



Zbrojenie trzpienia "TZ–15.1"
szt.:1



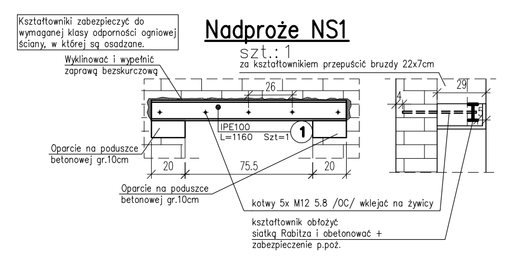
Zbrojenie trzpienia "TZ–16.1"
szt.:1



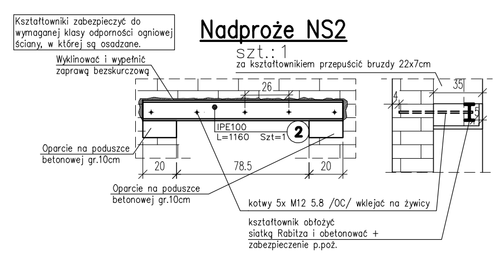
Rzut piwnic. Wzmocnienia i wyburzenia.
SKALA 1:100

UWAGA:
Geometrię oraz rzędne potwierdzić z architekturą. Bruzdy pionowe w ścianach umiejscawiać min. 25cm od krawędzi otworu. Maksymalna dopuszczalna gł. bruzd: 15cm lecz nie więcej niż 1/3 gr. ściany. Maks. dopuszczalna szer. bruzd: 25cm lecz nie więcej niż 1/3 szer. filara. Bruzdy pionowe (lokalizację) niespełniające wymienionych warunków oraz wszystkie bruzdy poziome należy każdorazowo przesłać do zaakceptowania przez projektanta konstrukcji.

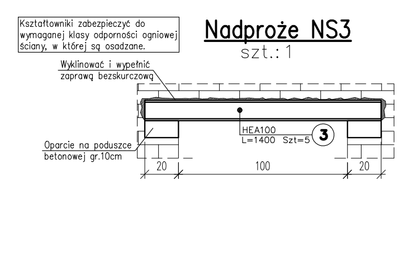
Nadproże NS1
szt.: 1



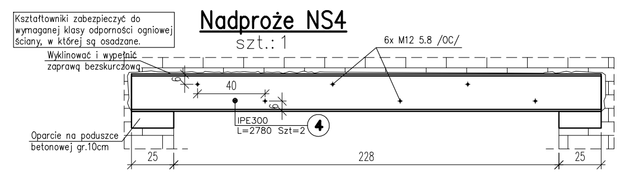
Nadproże NS2
szt.: 1



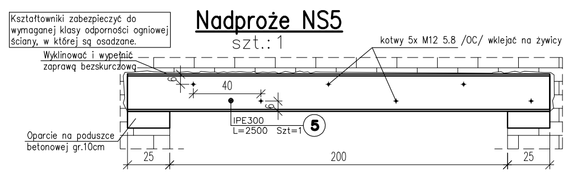
Nadproże NS3
szt.: 1



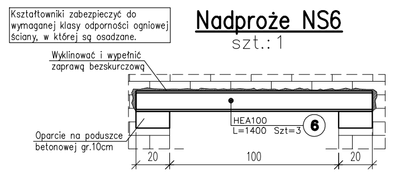
Nadproże NS4
szt.: 1



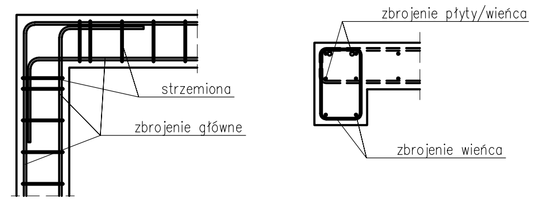
Nadproże NS5
szt.: 1



Nadproże NS6
szt.: 1



Schemat ułożenia zbrojenia wieńców



ZESTAWIENIE STALI

Obiekt:			Budynek Uniwersytetu Łódzkiego "MOTYL".						środa, 7 lutego 2024
Nr rys:	MTL–PT–K–07		Treść:	El. stalowe – piwnice					
Element	Pozycja	Liczba	Przedmiot	Długość	Ciężar			Materiał	Uwagi
					Jedn.	Szt.	Całk.		
		[szt]		[mm]	[kg/m]	[kg]	[kg]		
NS1	1	1	IPE100	1160	8.10	9.40	9.40	S235	
					Ciężar 1 element [kg]		9.40		
	Wykonać	1			Ciężar sumaryczny [kg]		9.40		
NS2	2	1	IPE100	1160	8.10	9.40	9.40	S235	
					Ciężar 1 element [kg]		9.40		
	Wykonać	1			Ciężar sumaryczny [kg]		9.40		
NS3	3	5	HEA100	1400	16.70	23.38	116.90	S235	
					Ciężar 1 element [kg]		116.90		
	Wykonać	1			Ciężar sumaryczny [kg]		116.90		
NS4	4	2	IPE300	2780	42.20	117.32	234.63	S235	
					Ciężar 1 element [kg]		234.63		
	Wykonać	1			Ciężar sumaryczny [kg]		234.63		
NS5	5	1	IPE300	2500	42.20	105.50	105.50	S235	
					Ciężar 1 element [kg]		105.50		
	Wykonać	1			Ciężar sumaryczny [kg]		105.50		
NS6	6	3	HEA100	1400	16.70	23.38	70.14	S235	
					Ciężar 1 element [kg]		70.14		
	Wykonać	1			Ciężar sumaryczny [kg]		70.14		
					Ciężar całkowity [kg]		545.96		
					Naddatek na spoiny [kg]	1.80%	9.83		
					Naddatek na elementy dodatkowe [kg]	2.00%	10.92		
						Ogółem [kg]	566.71		

UWAGA:
Do masy stali przedstawionej w zestawieniu należy doliczyć 15% naddatku uwzględniającego masę elementów potrzebnych do wykonania węzłów.

UWAGI:

1. Uwagi ogólne - patrz "Opis Techniczny - Uwagi Wykonawcze".
2. Rysunek rozpatrywać łącznie z P.T. Architektury i P.T. odpowiednich branż oraz z pozostałymi rysunkami konstrukcji.
3. **Przebicia zawsze należy sprawdzić z P.T. Architektury oraz P.T. odpowiednich branż.** Nie zaznaczono otworów mniejszychniż Ø 10 cm. Otwory te należy wykonać wg. P.T. branży instalacyjnej.
4. Wymiary otworów okiennych i drzwiowych należy sprawdzić z aktualnymi wytycznymi producenta stolarki oraz P.T. Architektury.
5. Układ przew roboczych każdorazowo powinien zostać zaakceptowany przez Projektanta Konstrukcji.
6. Przed wykonaniem ścian szybów windowych ich wymiary należy sprawdzić z aktualnymi wytycznymi dźwigowymi oraz P.T. Architektury.
7. Przed zamówieniem stali należy wykonać pomiary na budowie.
8. W miejscach pojedynczych przebić instalacyjnych o szer. większej niż 40cm należy zastosować nadproża stalowe HEA100. Ilość HEA należy dostosować do grubości ściany. Każdorazowo konieczność wykonania nadproża zgłosić do Projektanta w celu potwierdzenia rozwiązania. W miejscach koncentracji przebić instalacyjnych mogą być konieczne bardziej złożone rozwiązania. W celu doboru rozwiązania należy zgłosić się do Projektanta po Nadzór Autorski. Masy kształtowników koniecznych ze względu na przebicia instalacyjne nie zestawiono w opracowaniu. Należy przewidzieć w kosztorysie naddatek masy stali konieczny do wykonania przebić.
9. Jeżeli na rysunku nie podano inaczej, należy przyjąć minimalne długości zakładów dla prętów: Ø8 la=35cm, Ø10 la=40cm, Ø12 la=50cm, Ø16 la=60cm, Ø20 la=70cm.
10. Jeżeli nie zaznaczono inaczej - minimalne otuliny prętów zbrojenia dla trzpieni: 35mm, dla ścian i nadproży: 30mm
11. Stal należy stal wydana na oddzielnych arkuszach, w których wymiary prętów podano WSZYSTKIE WYMIARY SPRAWDZIĆ NA BUDOWIE. Należy przewidzieć po dwie dodatkowe strzemiona dla strzemion po obrysie wewnętrznym.
12. Styk strzemion należy umieszczać przemiennie przy różnych narożnikach.
13. Pręty wydane z mb, lub długości średniej należy dostosować do rzeczywistych wymiarów elementów. Skrajne pręty wydane z mb należy kończyć hakiem prostym o długości 5Ø.
14. Nadproża stalowe opierać na poduszkach bet. o szer. minimum 25cm, chyba że na rzucie przedstawiono inaczej. Przestrzeń nad belkami stalowymi wypełnić zaprawą pęczniejącą.
Klasa betonu dla poduszek pod nadproża stalowe: C8/10.

LEGENDA:

- Ściany konstrukcyjne żelbetowe
- Trzpień żelbetowy
- Ściany konstrukcyjne murowane, istniejące
- Ściany konstrukcyjne murowane, cegła pełna kl. 15 na zaprawie cem.–wap. M10
- Wuburzenia
- Ściany murowane, międzykolakowe, nienośne – odtworzyć wg Architektury. Stosować materiały lekkie o grubości nie większej niż 25cm.
- [254 szt.] Kolumny jet–grounting Ø120cm zagłębione minimum 50cm w warstwie "Ic" o IL=0,2 (średni poziom posadowienia ok. 207,50m n.p.m.) Średnia dł. kolumny: ok. 4,40m
- [57 szt.] Kolumny jet–grounting Ø120cm zagłębione minimum 50cm w warstwie "Ic" o IL=0,2 (średni poziom posadowienia ok. 207,50m n.p.m.) Średnia dł. kolumny: 6,10m
- NS Nadproże stalowe
- NZ Nadproże żelbetowe

±0.00 według projektu architektury

Beton C30/37 w technologii betonu wodoszczelnego
- kanał. tech na dziedzińcu, zbiornik

Beton C30/37 XC-2 fundamenty

Beton C30/37 XC-1 w zakresie konstrukcji części nadziemnej

Chudy beton C8/10
Stal ϕ A-IIIN, klasa B,C
Stal ϕ A-0
Stal konstrukcyjna S355JR

LEM Studio Architektoniczne Sp. z o.o.
ul. Zabłocie 39, 30-701 Kraków
NIP: 676-238-36-71 / REGON: 120753070 / KRS:0000311257
tel: +48 12 296 02 71 / biuro@lemsa.pl

Obiekt	**Budynek Uniwersytetu Łódzkiego "MOTYL"**		Nr projektu 23-01
Inwestor	**Uniwersytet Łódzki ul. Narutowicza 68, Łódź**		Data 02.2024
Lokalizacja	**ul. Sienkiewicza 21, Łódź dz. nr ewid. 117/1, obręb S-6**		
Branża	KONSTRUKCJA		rewizja -
Faza	Projekt techniczny / wykonawczy	nr upr. arch. bez. ogr.	podpis
Projektant	mgr inż. Tomasz Żebro	MAP/0066 /POOK/06	
Opracowanie	mgr inż. Mateusz Witusiński		
Sprawdzający	mgr inż. Wojciech Leśniak	150/2002	
Treść rysunku	Rzut piwnic. Wzmocnienia i wyburzenia.		Nr rys: K-07 Skala: 1:100

UWAGA:
Prawa Autorskie zastrzeżone– LEM Studio Architektoniczne Sp. z o. o.
Wszystkie wymiary należy sprawdzić na budowie!
W przypadku użycia nazwy produktu bądź producenta stanowczo się zastosowanie materiału równoważnego pod względem parametrów technicznych i funkcji jakiej ma służyć.