

Pracownia Projektowa „PERSPEKTYWA”  
mgr inż. Krzysztof Halaba  
ul. Kotarbińskiego 14/12; 76-200 Słupsk  
tel. 0609-147-455

Słupsk, grudzień 2012

## PROJEKT ROZBUDOWY BUDYNKU REMIZY OSP W GARDNIE MAŁEJ.

INWESTOR: Gmina Smołdzino  
ul. Kościuszki 3  
76-214 Smołdzino

ZAŁĄCZNIK NR 2  
DO DECYZJI NR 84/2013  
Z DNIA 13.02.2013  
PB.16.6940.19.2013

OBIEKT: Budynek remizy OSP  
Gardna Mała, Gmina Smołdzino  
dz. nr 259/1

WICESTAROSTA

*Andrzej Bury*  
Andrzej Bury

STADIUM: projekt budowlano- wykonawczy

BRANŻA: konstrukcja

Zgodnie z wymogiem art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 roku Prawo Budowlane (Tekst jednolity: Dz. U. Z 2003 r. Nr 207, poz. 2016 z późn. zmianami) oświadczam, że projekt budowlany został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

konstrukcja: mgr inż. Krzysztof Halaba  
upr. proj. w specjalności konstrukcyjnej nr POM/0211/POOK/04

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA

Uprawnienia budowlane  
do projektowania bez ograniczeń  
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej  
Nr ewid. POM/0211/POOK/04

## Zawartość opracowania.

I. Opis techniczny.	Strona 3-9
II. Informacja BIOZ.	Strona 10-13
III. Zestawienie zbrojenia.	Strona 14-16
IV. Zestawienie drewna.	Strona 17
V. Kopie decyzji uprawnień budowlanych i przynależności do izby inżynierów.	Strona 18-19
VI. Część graficzna:	
Rys. nr 1 Rzut konstrukcji fundamentów.	
Rys. nr 2 Rzut konstrukcji parteru.	
Rys. nr 3 Rzut konstrukcji poddasza.	
Rys. nr 4 Rzut konstrukcji więźby dachowej.	
Rys. nr 5 Przekrój A-A.	
Rys. nr 6 Przekrój B-B.	
Rys. nr 7 Elementy monolityczne: Ł-1; SF-1; SF-2.	
Rys. nr 8 Elementy monolityczne: Sz-1; Sz-2; SF-3.	
Rys. nr 9 Elementy monolityczne: Sz-3; Sz-4; Sz-1.1; Sz-6.	
Rys. nr 10 Elementy monolityczne: Sz-5; Sz-2.1; Sz-3.1; Sz-4.1; Sz-4.2.	
Rys. nr 11 Elementy monolityczne: W-1; W-2; Wż-1; Wż-2; Poz.2.0.3; Poz.2.0.4; Poz.2.0.1; N-1; N-2; Poz.1.0.	
Rys. nr 12 Elementy monolityczne: Poz.2.0.2.	
Rys. nr 13 Elementy monolityczne: Poz.4.0.	
Rys. nr 14 Elementy monolityczne: Poz.4.0.1.	

## OPIS KONSTRUKCJI

Do projektu budowlanego rozbudowy budynku remizy OSP w  
Gardnie Małej.  
Gardna Mała, Gmina Smóldzino, dz. nr 259/1

### 1.0 Przedmiot projektu.

Przedmiotem projektu jest rozbudowa budynku remizy OSP. Projektowana rozbudowa będzie obiektem dwukondygnacyjnym, niepodpiwniczonym. Dach dwuspadowy, kryty dachówką.

Opracowanie obejmuje całą konstrukcję budynku w zakresie fundamentów, ścian parteru, ścian poddasza oraz konstrukcję drewnianą dachu.

### 2.0 Założenia przyjęte do obliczeń konstrukcji.

#### 2.1 Dach.

- obciążenie śniegiem - strefa śniegowa III,  $Q_k=1,2$ [kN/m<sup>2</sup>],
- obciążenie wiatrem - strefa wiatrowa II,  $q_k=350$ [Pa].

### 3.0 Dane do projektowania konstrukcji.

Przy opracowywaniu projektu konstrukcyjnego oparto się na następujących materiałach:

- podkłady architektoniczne,
- bieżące konsultacje z autorami projektu architektonicznego,
- aktualnie obowiązujące Polskie Normy w zakresie budownictwa, a przede wszystkim:
  - PN-82/B-02000 - Obciążenia budowli
  - PN-82/B-02001 - Obciążenia stałe
  - PN-82/B-02003 - Podstawowe obciążenie technologiczne i montażowe
  - PN-80/B-02010/Az1 - Obciążenie śniegiem
  - PN-77/B-02011 - Obciążenie wiatrem
  - PN-88/B-02014 - Obciążenia gruntem
  - PN-81/B-03020 - Posadowienie bezpośrednie budowli
  - PN-B-03264:1999 - Konstrukcje betonowe, żelbetowe, sprężone
  - PN-B-03200:1999 - Konstrukcje murowe niezbrojone
- instrukcje producentów rozwiązań materiałowo-budowlanych,
- literatura fachowa.

#### 4.0 **Opinia geotechniczna ustalająca przydatność gruntu na potrzeby budowy oraz wskazanie kategorii geotechnicznej projektowanego obiektu budowlanego.**

Opracowana opinia geotechniczna dotyczy „Projektu rozbudowy budynku remizy OSP w Gardnie Małej”. Projektowany budynek zlokalizowany będzie w Gardnie Małej na dz. nr 259/1.

##### 1.1. Podstawa opracowania:

- wizja lokalna w terenie,
- Rozporządzenie MT, BiGM z dnia 24.04.2012r.,
- Rozporządzenie MSWiA DzU Nr 126 z dnia 24.09.1998r.,
- Normy i przepisy budowlane.

##### 1.2. Ocena gruntu pod kątem przydatności dla potrzeb budowy w.w. budynku.

Na podstawie odkrywki gruntu do głębokości 1.5m (ogłędziny własne) oraz sprawdzeniu fundamentów istniejących w obiekcie istniejącej remizy, stwierdzono: proste warunki gruntowe : warstwy jednorodne: glina piaszczysta, przy braku gruntów słabonośnych oraz zwierciadło wód występujących poniżej poziomu posadowienia budynku.

##### 1.3. Kategoria geotechniczna:

Pierwsza kategoria geotechniczna ponieważ :

- proste warunki gruntowe: glina piaszczysta,
- obiekt II kondygnacyjny,
- konstrukcja obiektu – murowana,
- obiekt niepodpiwniczony,
- fundamenty bezpośrednie,
- wykopy o głębokości do 1.5 m , szerokoprzestrzenne o skarpach nachylonych,
- obciążenie obliczeniowe na fundament nie przekracza 100kN/m,
- wody podziemne występują poniżej poziomu posadowienia,

##### 1.4. Warunki gruntowe.

Przyjęto posadowienia obiektu w średnich warunkach gruntowych dla wariantu nie uwzględniającego występowania wody gruntowej w podłożu:

- dla gruntu spoistego (glina piaszczysta  $I_L=0.3$ ).

Przyjęty poziom posadowienia bezpośredniego znajduje się poniżej umownej granicy przemarzania gruntu.

**UWAGA!**

W miejscu występowania gruntów nienośnych należy dokonać wymiany gruntu pod ławami fundamentowymi.

Wymiany należy dokonać przez usunięcie gruntu nienośnego do poziomu występowania gruntów nośnych, a następnie wykonanie zasypki z piasku warstwami po 20cm. Każdą warstwę należy zagęszczać mechanicznie. Podsypkę należy zagęścić do wartości  $I_D^{/n/}=0.7$ .

W trakcie wykonywania robót ziemnych inspektor nadzoru lub kierownik budowy powinien stwierdzić rodzaj gruntu faktycznie występujący w poziomie posadowienia obiektu. Zaleca się geologiczny odbiór wykopu.

W przypadku stwierdzenia w podłożu warunków gruntowych innych niż przyjęte w niniejszym opracowaniu należy powiadomić projektanta konstrukcji w celu przeprojektowania fundamentów.

1.5. Podłoże pod fundamentey.

Przy wykonywaniu wykopów fundamentowych pozostawić nie wybraną warstwę gruntu grubości 20 cm. Grunt ten należy usunąć w sposób nie naruszający struktury głębiej położonych warstw. Następnie po odbiorze wykopu należy wykonać bezpośrednio przed warstwą chudego betonu podsypkę piaskową. Podsypkę o grubości min. 30cm należy zagęścić do  $I_s=0.98$ . Wykonane podłoże należy niezwłocznie przykryć warstwą chudego betonu B10 grubości 10 cm. Góra chudego betonu powinna być usytuowana na rzędnej posadowienia fundamentów. Na przygotowanym podłożu z chudego betonu należy wytyczyć i wykonać fundamentey.

**5.0 Fundamentey.**

**5.1 Projektowane posadowienie.**

Budynek należy posadowić na ławach żelbetowych o wysokości 30cm i szerokościach wg rys. konstrukcyjnych, wykonanych z betonu B20 zbrojonego podłużnie prętami 4  $\phi$ 12mm ze stali 34GS (A-III) i strzemionami  $\phi$ 6 ze stali A-O w rozstawie 30cm.

Ławy należy posadowić na warstwie chudego betonu B10, grubości 5cm.

Poziom posadowienia wg rys. konstrukcyjnych. Minimalne zagłębienie fundamentu w gruncie z uwagi na głębokość przemarzania w tym rejonie, wynosi 1,0m.

Średnie obliczeniowe obciążenie jednostkowe podłoża pod fundamentem przyjęto na poziomie  $q=150$ [kPa].

**5.2 Roboty ziemne:**

Wykopy należy wykonywać sprzętem zmechanizowanym z jednoczesnym wywozem urobku. W przypadku wykonywania robót z odkładem urobku przy wykopie, należy zachować minimalną odległość składowania urobku od krawędzi wykopu- urobek oraz

koparka muszą być ustawione w odległości co najmniej 0.6m poza klinem odłamu skarpy wykopu.

## 6.0 Ściany.

### 6.1 Ściany fundamentowe.

Ściany fundamentowe o grubości 24cm należy wykonać z bloczków betonowych B20. Ściany należy zabezpieczyć przeciwwilgociowo np. papą zgrzewalną (szczegółowe rozwiązanie izolacji wg proj. architektonicznego).

### 6.2 Ściany zewnętrzne kondygnacji nadziemnej.

Ściany zewnętrzne budynku wykonać jako warstwowe z częścią nośną o grubości 24cm z bloczków gazobetonowych odmiany 600.

Nadproża żelbetowe i prefabrykowane typu L19, warstwy izolacyjne wg architektury.

Nadproża prefabrykowane opierać na ścianach za pośrednictwem podlewki cementowej 5-10cm. Warstwy izolacyjne wg architektury.

### 6.3 Ściany wewnętrzne nośne.

Wykonać z bloczków gazobetonowych odmiany 600 – gr.24cm. Nadproża żelbetowe monolityczne.

### 6.4 Ściany wewnętrzne działowe.

Parter - ścianki murowane z bloczków gazobetonowych.

Poddasze – ścianki murowane z bloczków gazobetonowych izolacyjnych odmiany 600 lub w technologii G-K.

## 7.0 Słupy.

Słupy zaprojektowano jako monolityczne, żelbetowe, zbrojone prętami ze stali AIII – 34GS i strzemionami  $\phi 6$  (stal A-0 ). Beton B20. Krawędzie ścian konstrukcyjnych przylegających do słupów i trzpieni należy ukształtować w formie strzępi aby zapewnić należyta współpracę ścian i elementów je wzmacniających.

## 8.0 Podciągi.

Podciągi monolityczne, żelbetowe, z betonu B20, zbrojone prętami ze stali AIII i strzemionami  $\phi 6$  (stal A0).

## 9.0 Strop nad parterem.

Zaprojektowano strop gęstożebrowy typu TERIVA o wysokości 24cm. Przy ścianach wykonać wylewki żelbetowe gr. 24cm. Oparcie zbrojenia wylewek żelbetowych zaprojektowano na belkach stropu TERIVA.

Na ścianach nośnych zaprojektowano wieniec W-2, którego dolną krawędź należy obniżyć o 3cm względem stropu TERIVA.

Całość wykonać z betonu B20 i zbroić stalą A-III (34GS).

#### 10.0 Schody wewnętrzne.

Schody żelbetowe monolityczne.

#### 11.0 Wieńce.

Wieńce żelbetowe, zbrojone prętami 4  $\phi$ 12 ze stali AIII i strzemionami  $\phi$ 6 (A0). Zakłady zbrojenia wieńców po min. 50 cm. W wieńcu poddasza należy osadzić kotwy do mocowania murlat-wg wytycznych wg rys. konstrukcyjnych.

#### 12.0 Dach.

Zaprojektowano dach drewniany krokwiowo- płatwiowy o nachyleniu 45°.

Pokrycie stanowi:

- folia lub deskowanie,
- łąty i kontrłąty,
- dachówka betonowa lub ceramiczna.

Podstawowym elementem konstrukcyjnym więźby jest krokiew o przekroju 8x18cm. Rozstaw krokwi ok. 70-90cm. Krokwie opierają się za pośrednictwem murlat na ściankach kolankowych. Murlaty należy oprzeć na wieńcach żelbetowych i mocować w wieńcach śrubami M16 w rozstawie ok.100cm. Pośrednio krokwie opierają się na belkach płatwiowych biegnących równolegle do kalenicy poprzez kleszcze KL-1. Płatwie (drewniane) wsparte są na słupkach postawionych bezpośrednio na stropie i na ścianach szczytowych budynku.

Ścianka kolankowa została wzmocniona słupkami żelbetowymi (trzpieniami Sz-...).

Słupki zbroić prętami ze stali AIII, kotwionymi w stropie nad parterem.

Drewno iglaste impregnowane klasy C18.

Dach wykonywać zgodnie z normą drewnianą i sztuką ciesielską.

Do połączeń należy użyć typowych ocynkowanych łączników do drewna.

#### 13.0 Materiały konstrukcyjne.

Beton podkładów B-10,

Beton konstrukcyjny B-20,

Stal zbrojeniowa A-III, A-0,

Cegła pełna kl.200,

Bloczki gazobetonowe odmiany 600,

Zaprawy cem. m. 10,0 MPa, cem.-wap. m. 5,0 Mpa,

Tarcica kl. C18.

#### 14.0 Izolacje.

##### A. Izolacje przeciwwilgociowe

Pod posadzką, po wykonaniu warstw podkładowych, należy ułożyć izolację poziomą. Warstwa izolacyjna powinna przebiegać pod ścianami zewnętrznymi na poziomie izolacji w posadzce i być połączona z zewnętrzną pionową izolacją przeciwwilgociową na ścianach.

Szczegółowe rozwiązanie izolacji wg proj. architektonicznego.

Zasypanie fundamentów i ścian fundamentowych należy wykonać z piasków różnoziarnistych lub gruntu piaszczystego bez domieszek gliniastych. Należy zwrócić uwagę na możliwość uszkodzenia izolacji w trakcie prowadzenia tych robót.

##### B. Izolacje termiczne.

Ocieplenie ścian i stropów zewnętrznymi warstwami izolacji wg projektu architektonicznego.

#### 15.0 Wytyczne wykonania robót ziemnych.

- Warstwy nienośne gruntu, przede wszystkim humusowe i organiczne, bezwzględnie usunąć z powierzchni prowadzenia wykopów, humus hałdować z przeznaczeniem do pokrycia terenu po zakończeniu budowy. Nie używać do zasypywania fundamentów.
- Dolną, ostatnią warstwę gruntu o grubości ok. 20 - 30 cm usuwa się bezpośrednio przed wykonywaniem prac fundamentowych. Po wykonaniu wykopów fundamentowych powierzchnię należy **niezwłocznie stabilizować chudym betonem**.
- Dno wykopów należy ukształtować w formie równej płaszczyzny, z niewielkim spadkiem by nie powodować możliwości powstania lokalnych zastoisk wody i niekorzystnego jej wpływania na jakość gruntu w podłożu. W przypadku zbyt głębokiego lokalnego naruszenia struktury gruntu rodzimego, należy go ubić do uzyskania konsystencji naturalnej lub wybrać i ubytki wypełnić chudym betonem. Grubość podkładów betonowych 10 cm.
- Wykopy głębsze niż 1 m wykonywać z odpowiednimi nachyleniami skarp.
- W trakcie wykonywania robót ziemnych należy odprowadzać ewentualną wodę opadową z wykopu i nie dopuszczać do spenetrowania przez nią gruntu przewidzianego jako podłoże naturalne, gdyż może to prowadzić do pogorszenia jego stanu. Podobnie należy zabezpieczyć wykop w przypadku przerwania robót ziemnych na okres opadów lub dłuższy.
- Zasypanie ścian fundamentowych można wykonać z gruntu rodzimego z ubijaniem warstwami dopiero po zabezpieczeniu izolacji ścian przed uszkodzeniem.
- **Przed przystąpieniem do prac fundamentowych podłoże powinno być odebrane przez geologa lub nadzór budowy z odpowiednim wpisem do Dziennika budowy.**



- Ewentualnie znalezione w podłożu soczewki gruntów słabonośnych innych niż piaskowe należy wybrać i ubytki uzupełnić podsypką żwirowo – piaskową o ID>0.6 lub wypełnić chudym betonem. Lokalne większe niezgodności podłoża z dokumentacją geologiczną należy przed wykonaniem fundamentów zgłosić projektantowi konstrukcji.

#### 16.0 Uwagi końcowe.

- Przy powierzchniach elementów żelbetowych stykających się z gruntem zapewnić otulinę betonu nie mniej niż 5,0 cm.
- Zasypanie fundamentów można wykonać z gruntu rodzimego z ubijaniem warstwami dopiero po zabezpieczeniu izolacji ścian przed uszkodzeniem.
- Przed zastosowaniem materiałów izolacyjnych dokładnie zapoznać się z instrukcjami stosowania i w razie konieczności kontaktować się z producentami lub dystrybutorami.
- Kompletność otworów w ścianach i stropach na bieżąco sprawdzać w projekcie architektonicznym i projektantach branżowych.
- Drewno konstrukcyjne nasączać przez długotrwałe zanurzenie.
- Pomędzy elementami drewnianymi i murowymi lub betonowymi stosować przekładki izolacyjne z papy lub folii PCV.
- Wszelkie istotne zmiany konstrukcyjno-materiałowe należy konsultować z autorskim biurem projektowym.
- Po zakończeniu inwestycji jeden kompletny egzemplarz dokumentacji z naniesionymi w trakcie realizacji budowy poprawkami wykonawca powinien przekazać inwestorowi.
- Roboty należy wykonywać pod nadzorem technicznym, zgodnie z przepisami budowlanymi, przepisami bhp, zasadami wiedzy technicznej i dobrej praktyki budowlanej.
- Materiały konstrukcyjne i izolacyjne powinny posiadać atesty materiałowe.

Opracował:  
mgr inż. Krzysztof Halaba  
upr. nr POM/0211/POOK/04

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA  
Uprawnienia budowlane  
do projektowania bez ograniczeń  
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej  
Nr ewid. POM/0211/POOK/04



## INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

**Obiekt:** Budynek remizy OSP.  
Gardna Mała, Gmina Smółdzino, dz. nr 259/1

**Inwestor:** Gmina Smółdzino  
ul. Kościuszki 3  
76-214 Smółdzino

**Opracował:** mgr inż. Krzysztof Halaba  
76-200 Słupsk  
ul. Kotarbińskiego 14/12

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA  
Uprawnienia budowlane  
do projektowania bez ograniczeń  
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej  
Nr ewid. POM/0211/PODK/11



---

Słupsk grudzień 2012

## Część opisowa.

### 1.1. Podstawa opracowania.

- 1.1 Zlecenie inwestora
- 1.2 Wizja lokalna obiektu.
- 1.3 Analiza konstrukcji obiektów
- 1.4 Ustawa z dnia 07.07.1994 roku „Prawo budowlane”
- 1.5 Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z 23.06.2003 roku

### 2.0. Zakres opracowania.

Opracowanie dotyczy zamierzenia budowlanego – „Rozbudowa budynku remizy OSP”, którego inwestorem jest Gmina Smołdzino. Inwestycja realizowana będzie w Gardnie Małej na dz. nr 259/1.

### 3.0. Zakres robót.

Zakres robót całego zamierzenia budowlanego obejmuje następujące elementy realizowane jednocześnie:

- Roboty ziemne.
- Rozbudowa budynku .

Nie przewiduje się etapowania prac podczas budowy obiektu. Całość założenia powstaje w jednym procesie inwestycyjnym.

Budynek zostanie zrealizowany w technologii tradycyjnej murowanej.

### 4.0. Wykaz istniejących obiektów budowlanych.

Na terenie działki występuje budynek remizy wolnostojący.

### 5.0. Elementy zagospodarowania działki lub terenu, które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

W obrębie projektowanego zagospodarowania terenu nie występują elementy, które mogłyby stwarzać zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

### 6.0. Zagrożenia występujące podczas realizacji robót.

W trakcie realizacji obiektu wystąpią roboty typowe budowlane.

Kierownik budowy pełni funkcję koordynatora sprawującego nadzór nad bezpieczeństwem i higieną pracy wszystkich pracowników zatrudnionych na budowie. Wyznaczenie koordynatora nie zwalnia poszczególnych pracodawców z obowiązku zapewnienia bezpieczeństwa i higieny pracy zatrudnionych przez nich pracowników. Nadzór techniczny podwykonawców obowiązany jest w szczególności:

- przestrzegać wymagań bhp na placu budowy i postanowień niniejszego Planu,
- organizować stanowiska pracy zgodnie z przepisami i zasadami bhp,
- zapewnić pracownikom środki ochrony indywidualnej,

- organizować, przygotować i prowadzić pracę w sposób eliminujący możliwość zaistnienia wypadku przy pracy czy też choroby zawodowe,
- dopuszczać do pracy pracowników posiadających aktualne badania lekarskie i szkolenia bhp,
- rozpocząć pracę po uzgodnieniu z kierownikiem budowy bezpiecznych warunków pracy i właściwej technologii prowadzonych robot,
- wykonywać wszystkie polecenia koordynatora bhp budowy,
- prowadzić Dziennik BHP i Rejestr Szkoleń.

#### **7.0. Prowadzenie instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych .**

Pracownicy muszą być przeszkoleni w zakresie bezpieczeństwa i higieny pracy przed dopuszczeniem do pracy .

Roboty budowlano-montażowe należy prowadzić zgodnie z zatwierdzonym planem bezpieczeństwa i ochrony zdrowia sporządzonym przez kierownika budowy . Pracownicy zatrudnieni przy pracach montażowych muszą być przed rozpoczęciem prac zapoznani z kolejnością robót .

Instruktaż pracowników należy przeprowadzić z uwzględnieniem następujących punktów:

1. Ochrona osobista
2. Narzędzia i sprzęt roboczy
3. Znaki ostrzegawcze i informacyjne
4. Poruszanie się po terenie budowy
5. Ochrona środowiska
6. Roboty ziemne
7. Rusztowania
8. Praca na wysokości
9. Roboty tynkarskie (elewacyjne)
10. Ochrona przeciwpożarowa
11. Ład i porządek
12. Spożycie alkoholu i narkotyków
13. Naruszenie przepisów bezpieczeństwa.

#### **8.0. Środki techniczne i organizacyjne zapobiegające niebezpieczeństwom wynikającym z wykonywania robót budowlanych .**

Teren budowy lub robót powinien być zabezpieczony ogrodzeniem. Ogrodzenie placu budowy powinno być tak wykonane, aby nie stwarzało zagrożenia dla ludzi. Wysokość ogrodzenia powinna wynosić co najmniej 1,50 m. W ogrodzeniu powinny być wykonane oddzielne bramy dla ruchu pieszego, pojazdów cięgowych i szynowych. Należy w miarę możliwości wyznaczyć miejsca postoju (parkingi) dla pojazdów mechanicznych.

Drogi dojazdowe powinny posiadać utwardzoną nawierzchnię i oznakowanie zgodne z przepisami o ruchu na drogach publicznych Drogi i ciągi piesze na placu budowy powinny być utrzymane we właściwym stanie technicznym. Nie wolno na nich składować materiałów, sprzętu lub innych przedmiotów.

Maszyny, urządzenia i sprzęt, które podlegają dozorowi technicznemu, a są eksploatowane na budowie, powinny posiadać dokumenty uprawniające do ich eksploatacji

Na budowie prace związane z podłączeniem, badaniem, konserwacją i naprawą urządzeń elektrycznych powinny być wykonywane wyłącznie przez osoby posiadające odpowiednie uprawnienia.

Należy zapewnić ciągłą drożność wyjść i wyjazdów z placu budowy na przyległe ulice .

**9.0. Podstawa prowadzenia robót budowlano montażowych i rozbiórkowych.**

- 9.1. Rozporządzenie Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 15.12.1994 roku w sprawie warunków i trybu postępowania przy rozbiórkach –Dz.U. z 1995 r. Nr10-poz. 47.
- 9.2. Rozporządzenie Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z 26.09.1997 4roku w sprawie ogólnych przepisów BHP – Dz.U. Nr 129 poz.844.
- 9.3. Rozporządzenie Ministra Pracy i Opieki Społecznej z 02.11.1954 roku w sprawie BHP przy spawaniu i cięciu metali – Dz.U. Nr51 poz. 259.
- 9.4. Rozporządzenia Ministra Budownictwa i Przemysłu Materiałów Budowlanych z dn. 28.03.72r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy wykonywaniu robót montażowych i rozbiórkowych .

Opracował: mgr inż. Krzysztof Halaba

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA  
Uprawnienia budowlane  
do projektowania bez ograniczeń  
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej  
Nr ewid. POM/021 POK/04

ELEMENT		RODZAJ I LICZBA PRĘTÓW ZBROJENIA									
NAZWA	Liczba szt	Nr przęta	Rodzaj średnica	Długość	Liczba w 1		Długość ogólna				
					elemencie	ogólna	# 6	# 8	# 10	# 12	# 16
		mm	m	szt	szt	m					
<b>Ława Ł-1</b>											
	1	1	# 12	63,10	4	4					
	1	2	0 6	0,92	211	211				252,40	
	1	3	# 16	1,90	20	20					38,00
	1	4	# 12	1,10	28	28				30,80	
<b>SF-1</b>											
	1	1	# 12	0,90	15	15					13,50
	1	1	# 12	1,80	8	8					14,40
	1	2	# 12	1,90	8	8					15,20
	1	3	0 6	0,72	8	8					5,76
<b>SF-2</b>											
	1	1	# 12	1,10	18	18					19,80
	1	2	# 20	1,90	4	4					
	1	3	0 6	0,72	4	4					2,88
<b>SF-3</b>											
	1	1	# 12	0,90	16	16					14,40
	1	2	# 16	1,90	10	10					19,00
	1	3	0 6	1,12	8	8					8,96
<b>SŻ-1</b>											
	1	1	# 12	4,09	4	4					16,36
	1	2	0 6	1,30	24	24					31,20
<b>SŻ-2</b>											
	1	1	# 12	4,09	4	4					16,36
	1	2	0 6	0,88	24	24					21,12
<b>SŻ-3</b>											
	1	1	# 12	4,10	10	10					41,00
	1	2	0 6	1,28	54	54					69,12
<b>SŻ-4</b>											
	5	1	# 12	4,10	4	20					82,00
	5	2	0 6	0,88	27	135					118,80
<b>SŻ-6</b>											
	1	1	# 12	4,10	4	4					16,40
	1	2	0 6	1,22	27	27					32,94



zestawienie zbrojenia.xls

<b>Sz-1.1</b>												
1	1	#12	1,38	4	4							
1	2	o6	1,30	7	7	9,10					5,52	
<b>Sz-5</b>												
1	1	#16	4,10	4	4							16,40
1	2	o6	0,92	27	27	24,84						
<b>Sz-2.1</b>												
1	1	#12	1,38	4	4							
1	2	o6	0,88	7	7	6,16					5,52	
<b>Sz-3.1</b>												
5	1	#12	1,78	4	20							
5	2	o6	0,88	7	35	30,80					35,60	
<b>Sz-4.1</b>												
14	1	#12	1,00	4	56							
14	2	o6	0,88	4	56	49,28					56,00	
<b>pręt wzmacniający Sz-3.1 i 4.1</b>												
18	1	#12	1,94	1	18							
<b>Sz-4.2</b>												
2	1	#12	3,20	4	8							
2	2	o6	0,88	20	40	35,20					25,60	
<b>Wieniec W-1</b>												
1	1	#12	60,80	4	4							
1	2	o6	0,88	203	203	178,64					243,20	
<b>Wieniec W-2</b>												
1	1	#12	44,80	4	4							
1	2	o6	0,94	150	150	141,00					179,20	
<b>Poz.1.0</b>												
1	1	#12	1,40	6	6							
1	2	o6	1,30	5	5	6,50					8,40	
<b>Wz-1</b>												
1	1	#12	0,60	100	100							
1	2	o6	20,00	2	2	40,00					60,00	
<b>Wz-2</b>												
1	1	#12	5,90	7	7							
1	2	#12	1,20	29	29						41,30	
<b>Poz.2.0.1</b>												
1	1	#12	1,50	5	5							
1	2	o6	0,88	15	15	13,20					7,50	
<b>Poz.2.0.3</b>												

1	1	# 12	3,10	2	2						
1	2	# 16	3,10	4	4						
1	3	o 6	1,00	21	21	21,00			12,40		
<b>Poz.2.0.4</b>											
1	1	# 12	3,10	7	7						
1	2	o 6	0,88	27	27	23,76			21,70		
<b>Nadproże N-1</b>											
2	1	# 12	4,45	8	16						
2	2	o 6	1,48	30	60	88,80			71,20		
<b>Nadproże N-2</b>											
1	1	# 12	1,50	7	7						
1	2	o 6	1,00	15	15	15,00			10,50		
<b>Poz.2.0.2</b>											
1	1	# 16	2,91	2	2				5,82		
1	2	# 16	2,31	2	2				4,62		
1	3	# 12	4,12	2	2						
1	4	# 12	4,25	2	2				8,24		
1	5	# 12	4,81	4	4				8,50		
1	6	# 12	4,79	4	4				19,24		
1	7	o 6	1,46	48	48	70,08			19,16		
1	8	# 12	1,15	47	47				54,05		
<b>Schody Poz.4.0</b>											
1	1	# 12	3,48	4	4				13,92		
1	2	# 12	3,57	3	3				10,71		
1	3	# 12	2,17	4	4				8,68		
1	4	# 12	2,40	3	3				7,20		
1	5	o 6	1,25	27	27	33,75					
<b>Schody Poz.4.0.1</b>											
1	1	# 16	5,45	6	6				32,70		
1	2	# 16	5,68	5	5				28,40		
1	3	# 16	1,15	6	6				6,90		
1	4	o 6	1,25	36	36	45,00					
<b>Razem</b>											
				mb		1317,01	0,00	0,00	1529,48	164,24	7,60
Ciężar 1m. pręta				kg		0,222	0,395	0,617	0,888	1,58	2,47
Ciężar wg średnic				kg		292,38	0,00	0,00	1358,18	259,50	18,77
Razem				kg					1928,83		
<b>CIEŻAR OGÓŁEM</b>				kg					<b>1928,83</b>		



Oznaczenie	Przekrój [cm]	Ilość [szt.]	Długość [mb]	Razem dł. [mb]	Objętość [m <sup>3</sup> ]
<b>WIĘZBA DACHOWA</b>					
<b>Krokiew</b>					
K1	8x18	36	8,20	295,20	4,251
K2	8x18	9	5,80	52,2	0,752
<b>Murlata</b>					
M1	14x14	9	4,00	36,00	0,706
<b>Kleszcze</b>					
KL1	6x16	34	5,50	187,00	1,795
KL2	6x16	7	3,70	25,90	0,249
<b>Płatew</b>					
P1	20x20	2	5,50	11,00	0,440
	20x20	2	6,00	12,00	0,480
	20x20	2	4,00	8,00	0,320
<b>Deska kalenicowa</b>					
Dk1	16x6	3	6,00	18,00	0,173
<b>Miecze</b>					
Mc1	14x14	12	1,40	16,80	0,329
<b>Słupy</b>					
Sd1	18x18	8	3,40	27,20	0,881
Sd2	18x18	1	4,50	4,50	0,146
<b>Łaty</b>					
Łaty	6x5	144	4,60	662,40	1,987
Łaty	6x5	34	3,80	129,20	0,388
<b>Kontrłaty</b>					
Kontrłaty	3x4	36	8,20	295,20	0,354
Kontrłaty	3x4	9	5,80	52,20	0,063
				<b>OGÓŁEM</b>	<b>13,313</b>
<b>Drewno klasy C18</b>					

TAROSTWO POWIATOWE  
w SŁUPSKU  
(2)

Gdańsk, dnia 10 grudnia 2004 r

syg. akt 68/POM/OKK/04

## DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz. U. z 2001 r. nr 5 poz. 42, z późn. zm.) i art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2000 r. nr 106 poz. 1126 z późn. zm) oraz § 9 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 1995 r. Nr 8 poz. 38, z późn. zm.) oraz art. 104 ust. 1 i 2 Kodeksu postępowania administracyjnego (t. j. Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna**  
stwierdza, że:

**Pan KRZYSZTOF HALABA**  
magister inżynier  
urodzony dnia 08.04.1975 r. w Słupsku

uzyskał  
**UPRAWNIENIA BUDOWLANE**  
numer ewidencyjny: POM/0211/POOK/04

**do projektowania bez ograniczeń w specjalności**  
**konstrukcyjno-budowlanej**

## UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

### Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

**Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:**



**PRZEWODNICZĄCY**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej  
*Ryszard Kolasa*

### Otrzymują:

1. Pan Krzysztof Halaba  
76-200 Słupsk, ul. Małcużyńskiego 4/84
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

**CZŁONEK**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej  
*Zienowit Suligowski*

**WICEPRZEWODNICZĄCY**  
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej  
*Leszek Niedostatkiwicz*

POMORSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA<sup>(2)</sup>

## Z A Ś W I A D C Z E N I E

Pan(i) **Krzysztof Marek Halaba**  
76-200 Słupsk ul. Małcurzyńskiego 4/84

jest członkiem

**Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa**  
o numerze ewidencyjnym POM/BO/0074/05  
i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.  
Niniejsze zaświadczenie jest ważne  
od dnia 2012-02-01 do 2013-01-31

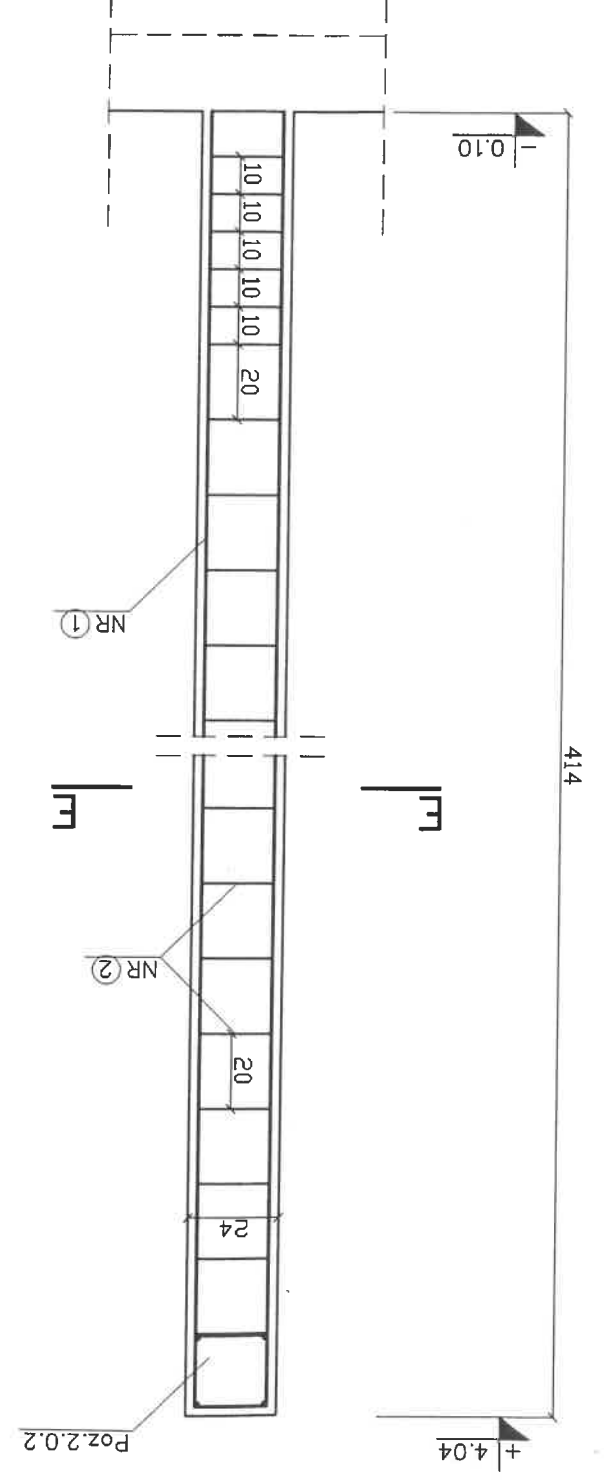
Gdańsk 2012-01-23 r.

POMORSKA OKRĘGOWA  
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA  
80-840 Gdańsk, ul. Świętojańska 4, 44  
(3) Tel. (0-58) 324-89-77  
Fax (0-58) 301-44-98

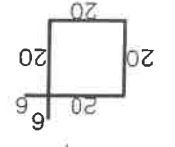
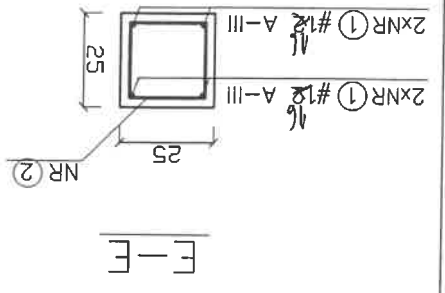
PRZEWODNICZĄCY RADY

*Ryszard Kolasa*

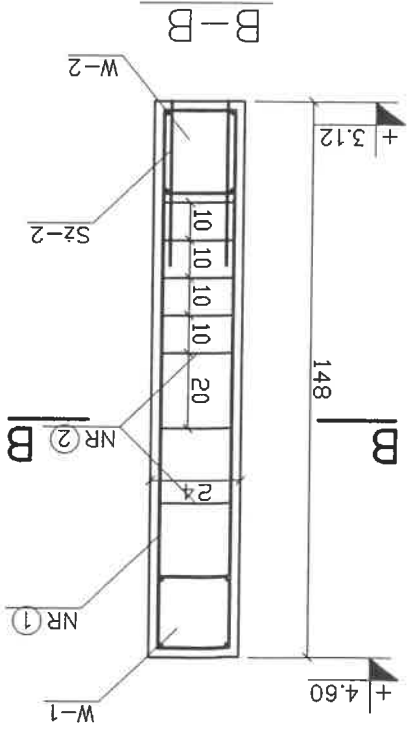
SZ-5 szt.1



NR 1 16#16 A-III L=410cm

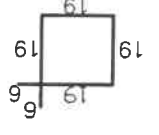
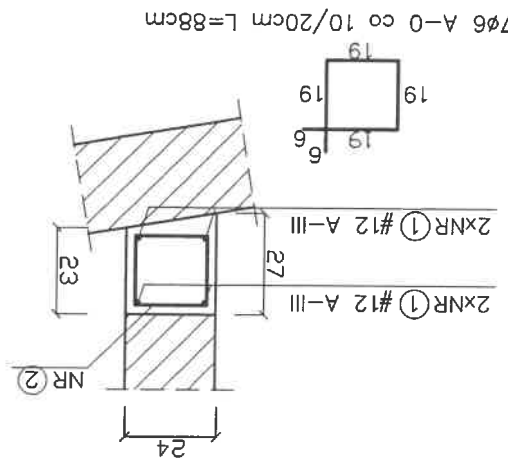


SZ-2.1 szt.1



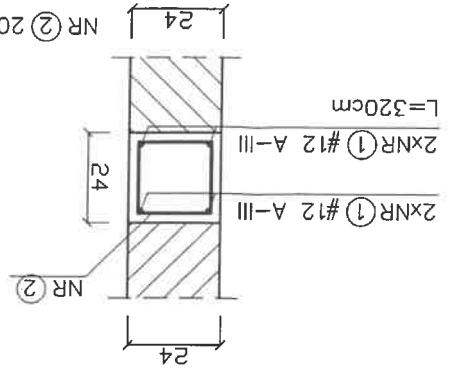
B

B-B



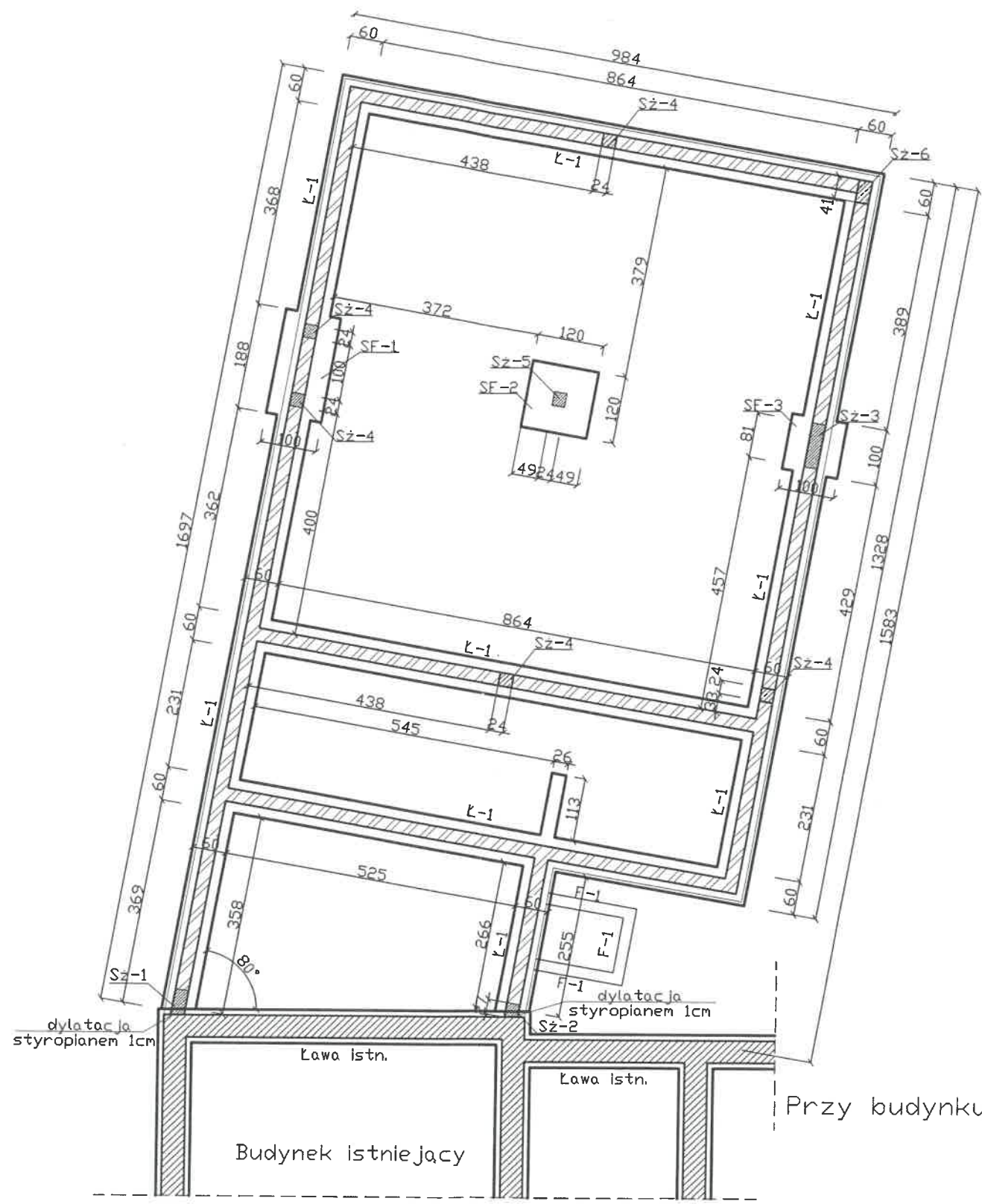
NR 2 7ø6 A-0 co 10/20cm L=88cm

SZ-4.2 szt.2



NR 2 27ø6 A-0 co 10/20cm L=92cm

# Rzut konstrukcji fundamentów.<sup>(2)</sup>



- ściana istniejąca
- ściana projektowana

Beton B20  
Stal A-III (34GS)  
A-0 (St0S)

Dla F-1 głębokość wykopu – 1m od poziomym terenu  
Stożek wod szczelności betonu W-4

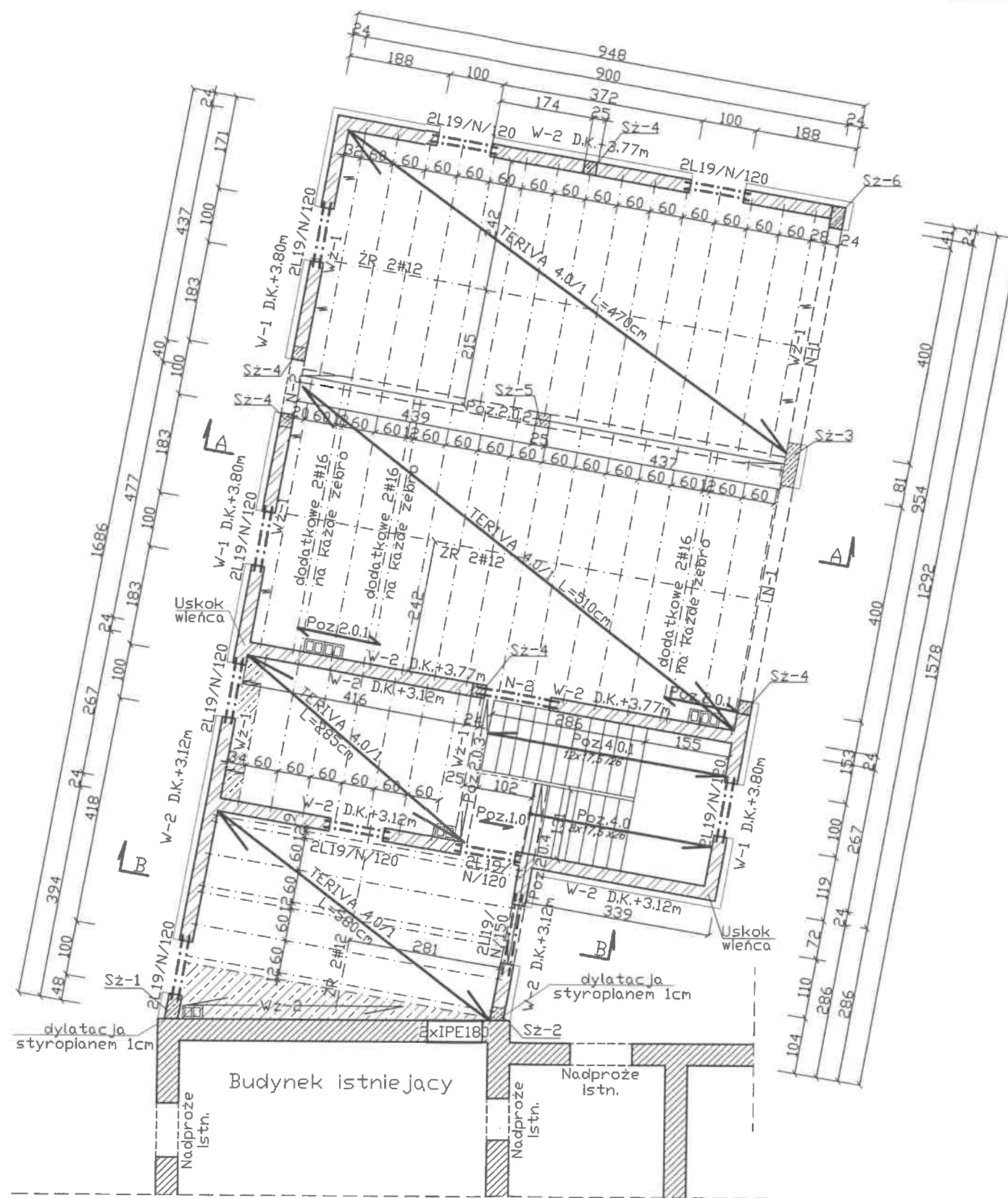
Poziom posadowienia fundamentów -1.30m.

Przy budynku istn. poziom fund. zrównać z fundamentem istniejącym.

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smołdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smołdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smołdzino.		Grudzień 2012
Temat rysunku Rzut konstrukcji fundamentów.		skala: 1:100
autor: mgr Inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. PDM/0211/PDDK/04		nr rys. 1
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA" 76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455		



# Rzut konstrukcji parteru (2)



Zestawienie belek stropu Teriva 4.0/1	
długość	szt.
285cm	7
470cm	15
510cm	18
580cm	8

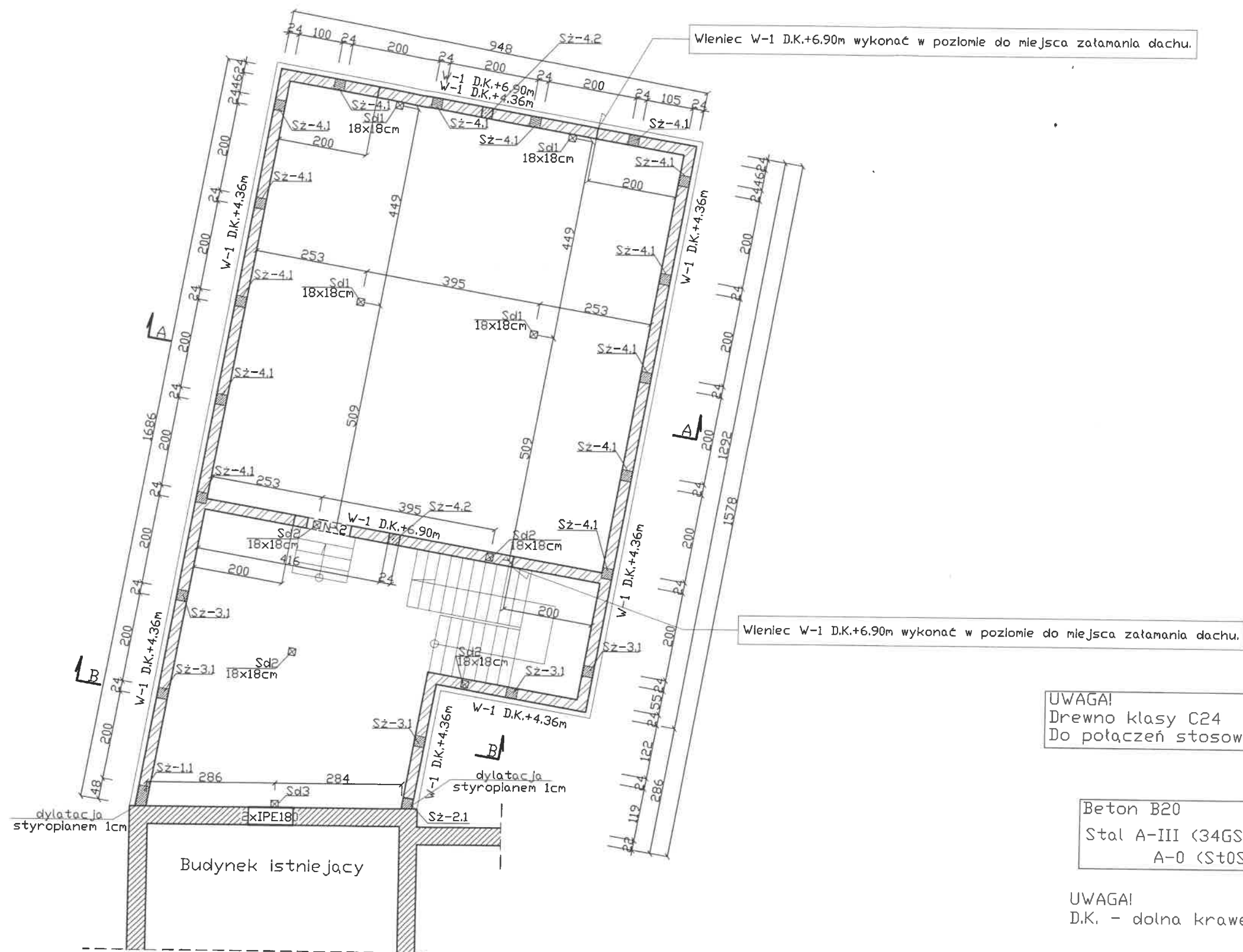
- ściana istniejąca
- ściana projektowana

Beton B20  
Stal A-III (34GS)  
A-0 (St0S)

**UWAGA!**  
D.K. - dolna kraweź  
G.K. - górna kraweź  
- - - - - żebro stropu TERIVA I  
= = = = = żebro stropu TERIVA I  
podwójne z dodatkowym zbrojeniem.

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy DSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.	
Temat rysunku Rzut konstrukcji parteru	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. PDM/0211/PDMK/04	skala: 1:100
Pracownia Projektowa 'PERSPEKTYWA'	nr rys. 2

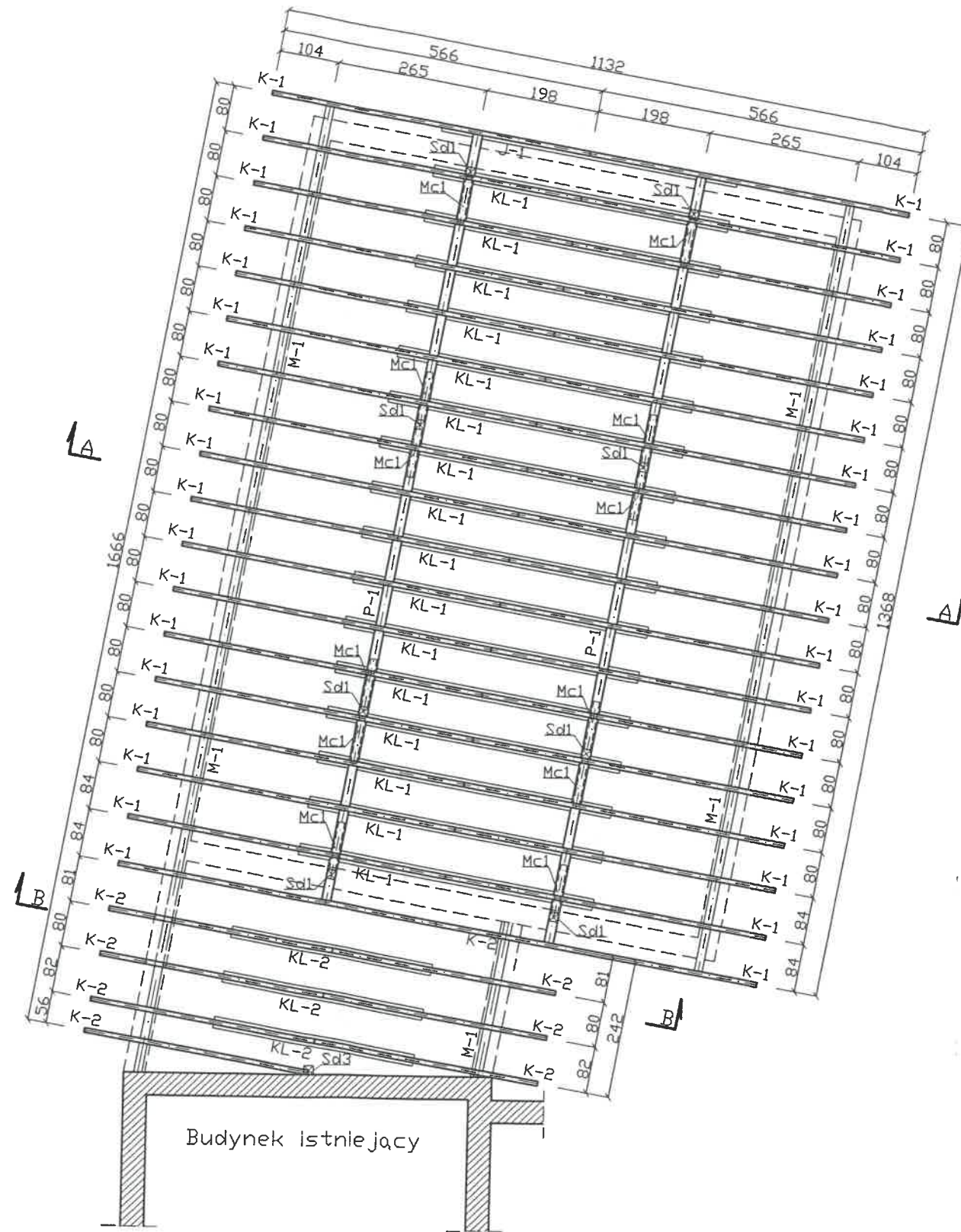
# Rzut konstrukcji poddasza



Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smóldzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smóldzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smóldzino.	
Temat rysunku: Rzut konstrukcji poddasza.	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. POM/0211/P00K/04	skala: 1:100
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA" 76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	nr rys. 3



# Rzut konstrukcji więźby dachowej



**UWAGA!**  
Drewno klasy C18  
Do połączeń stosować złącza typ BMF.

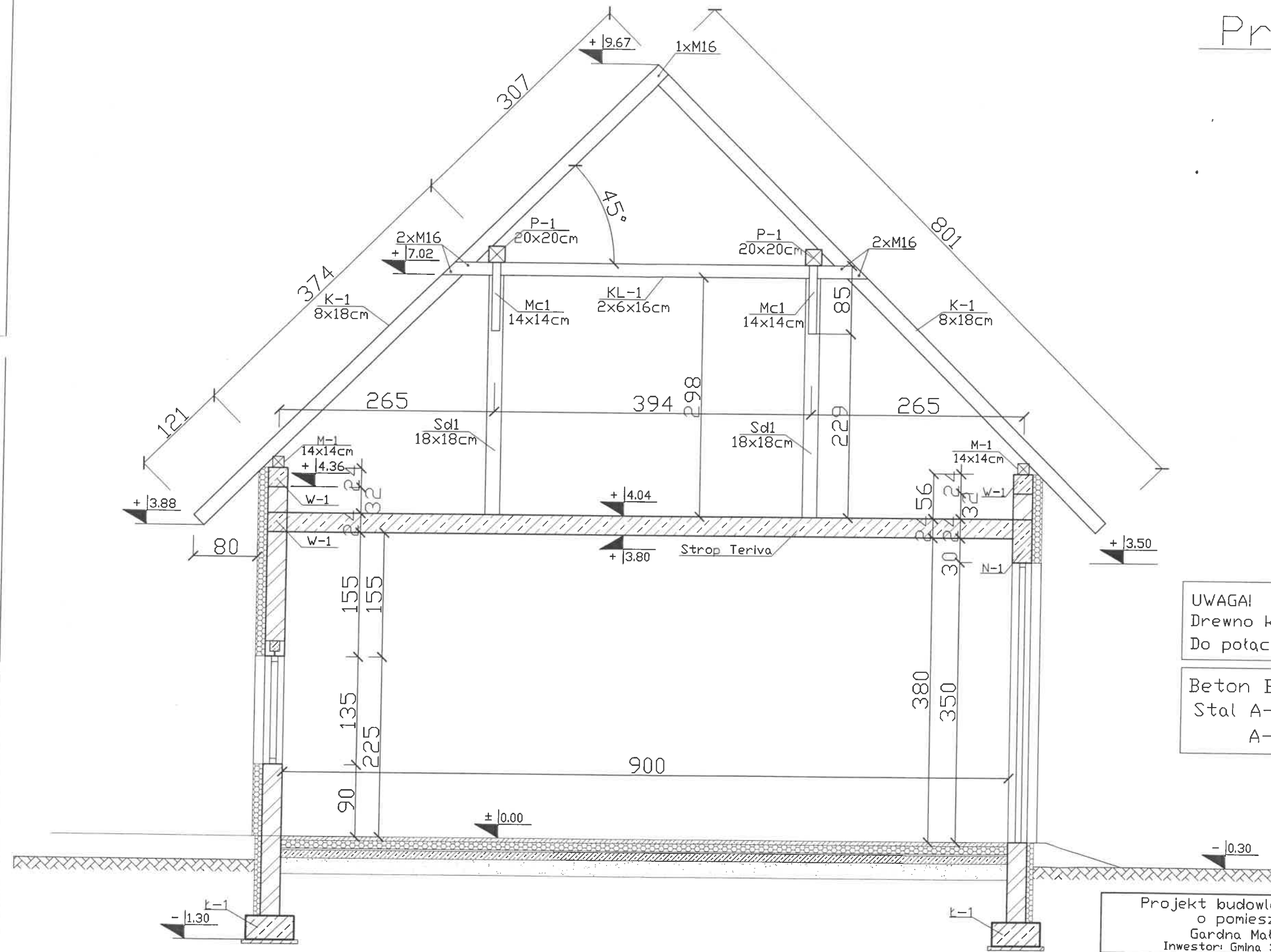
Beton B20  
Stal A-III (34GS)  
A-0 (St0S)

**UWAGA!**  
D.K. - dolna kraweź

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy DSP o pomieszczenia socjalno-garażowe, Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.	
Temat rysunku: Rzut konstrukcji więźby dachowej.	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. PDM/0211/PDDK/04	skala: 1:100
Pracownia Projektowa 'PERSPEKTYWA' 76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	nr rys. 4



# Przekrój A-A (2)

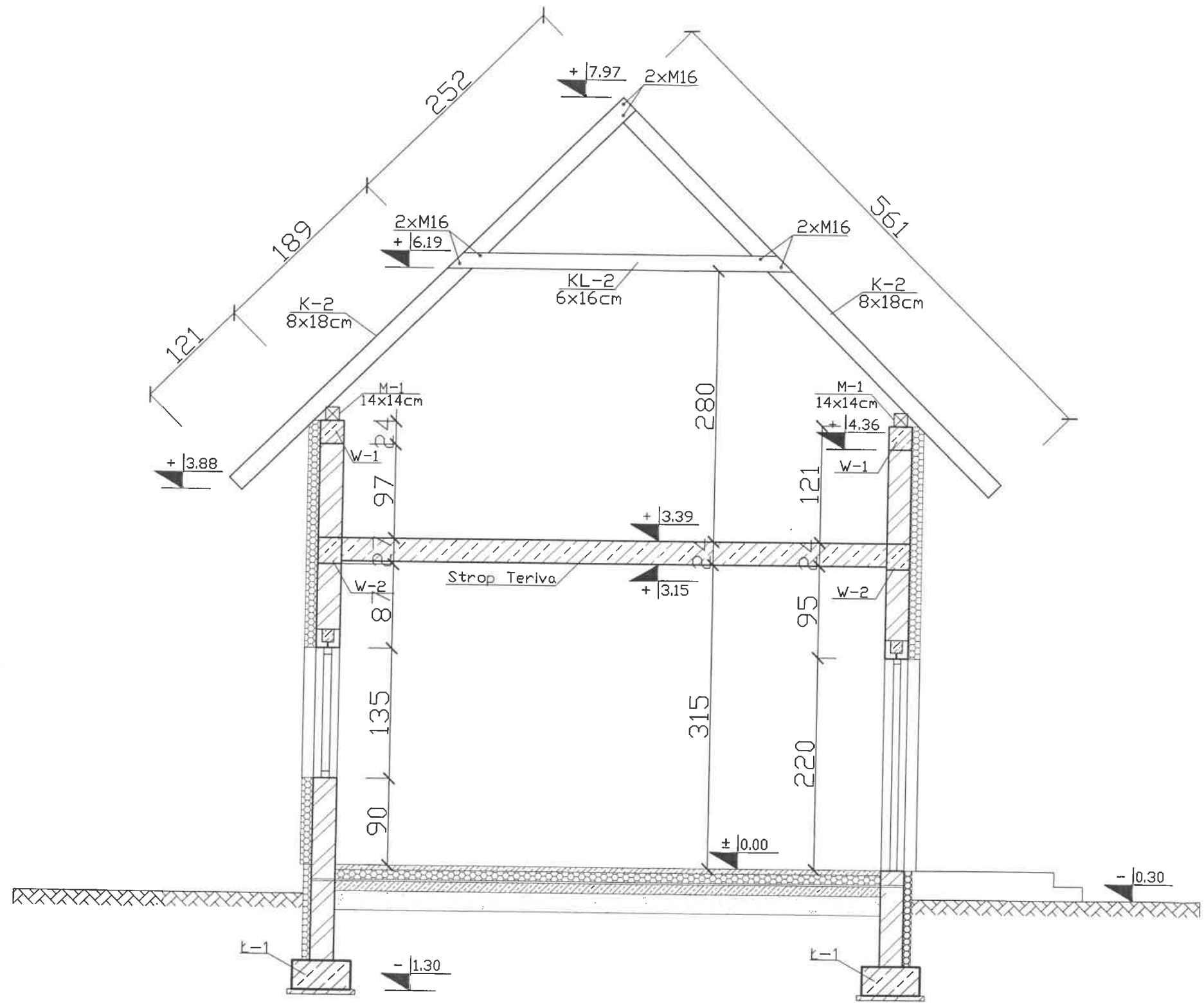


**UWAGA!**  
Drewno klasy C24  
Do połączeń stosować złącza typ BMF.

Beton B20  
Stal A-III (34GS)  
A-0 (St0S)

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.	
Temat rysunku: Przekrój A-A.	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. POM/0211/PDDK/04	skala: 1:50
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA" 76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	nr rys. 5

# Przekrój B-B

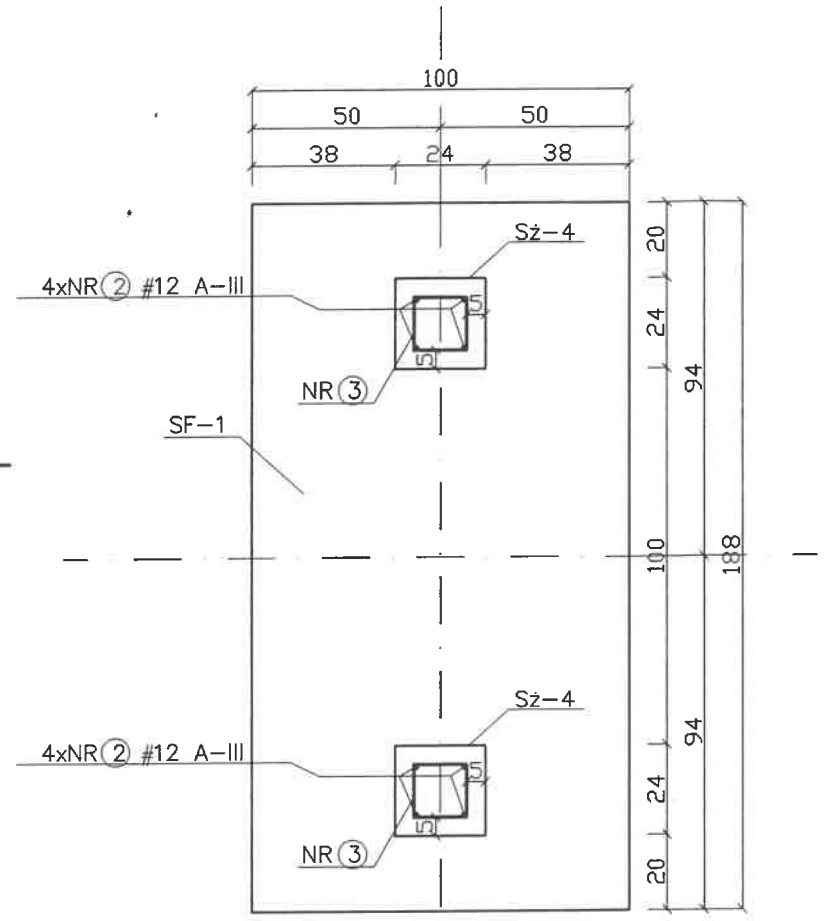
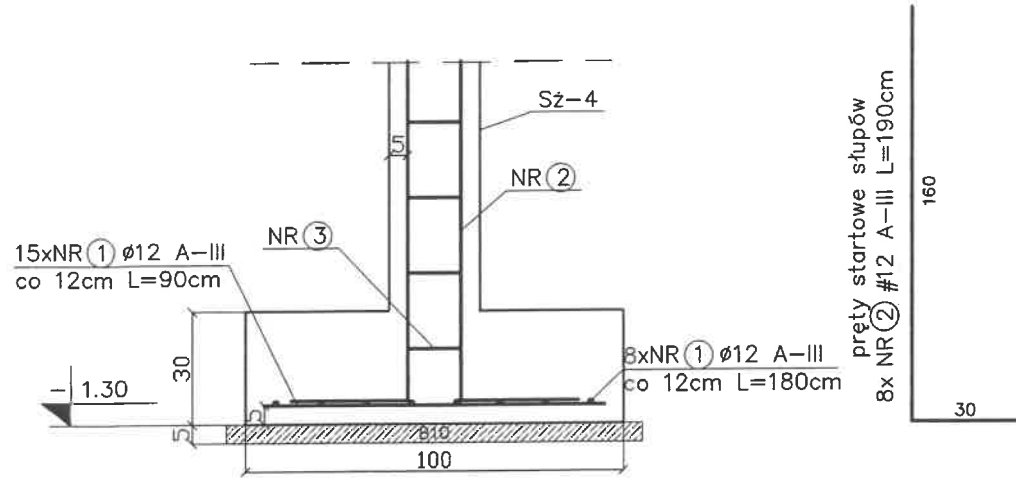
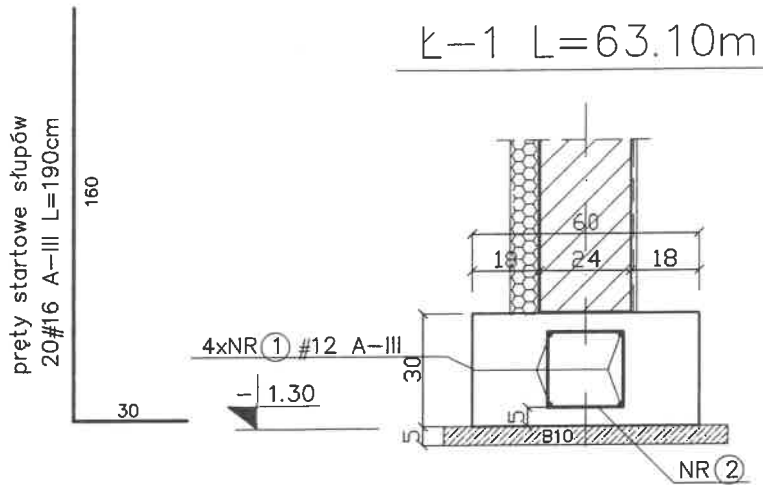


UWAGA!  
 Drewno klasy C24  
 Do połączeń stosować złącza typ BMF.

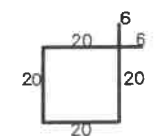
Beton B20  
 Stal A-III (34GS)  
 A-0 (St0S)

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.	
Temat rysunku: Przekrój B-B	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. POM/0211/POMK/04	skala: 1:50
Pracownia Projektowa 'PERSPEKTYWA' 76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	nr rys. 6

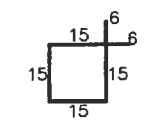
SF-1 szt.1



28#12 A-III L=110cm  
pręty zastosować w narożach ław fund.

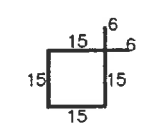
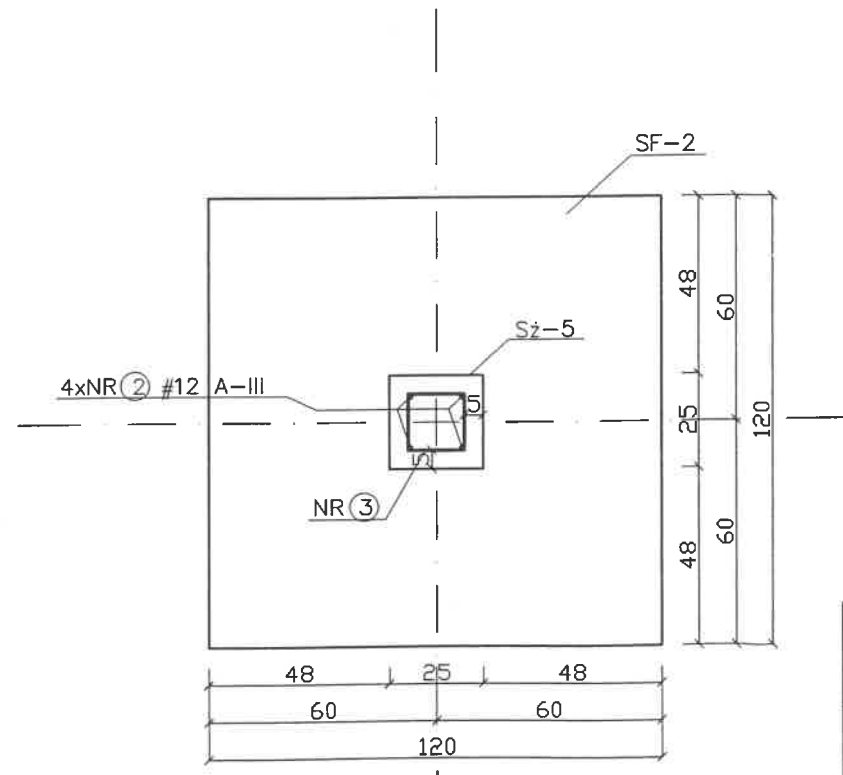
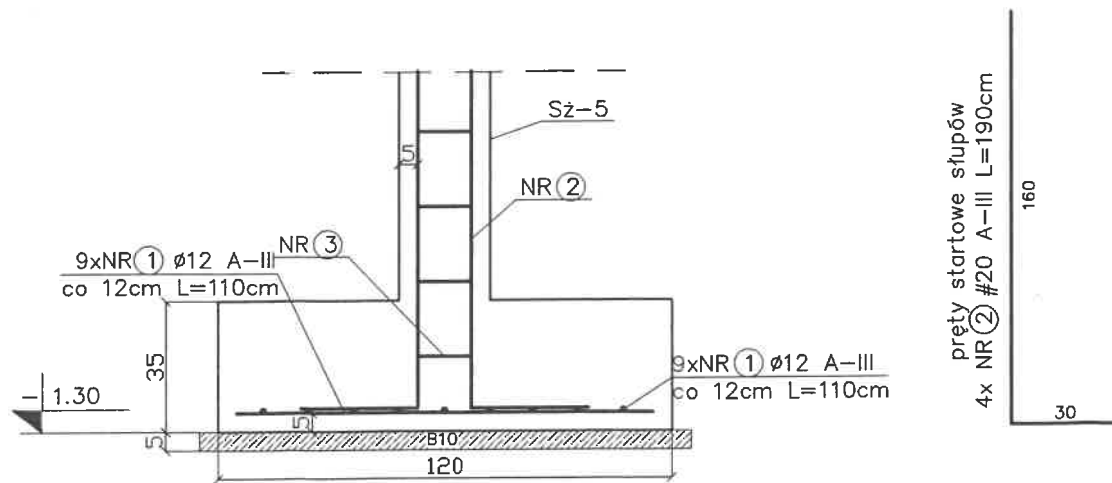


NR(2) 211#6 A-0 co 30cm L=92cm



NR(3) 4x#6 A-0 co 20cm L=72cm

SF-2 szt.1



NR(3) 4x#6 A-0 co 20cm L=72cm

Stopień wodoszczelności betonu W-4

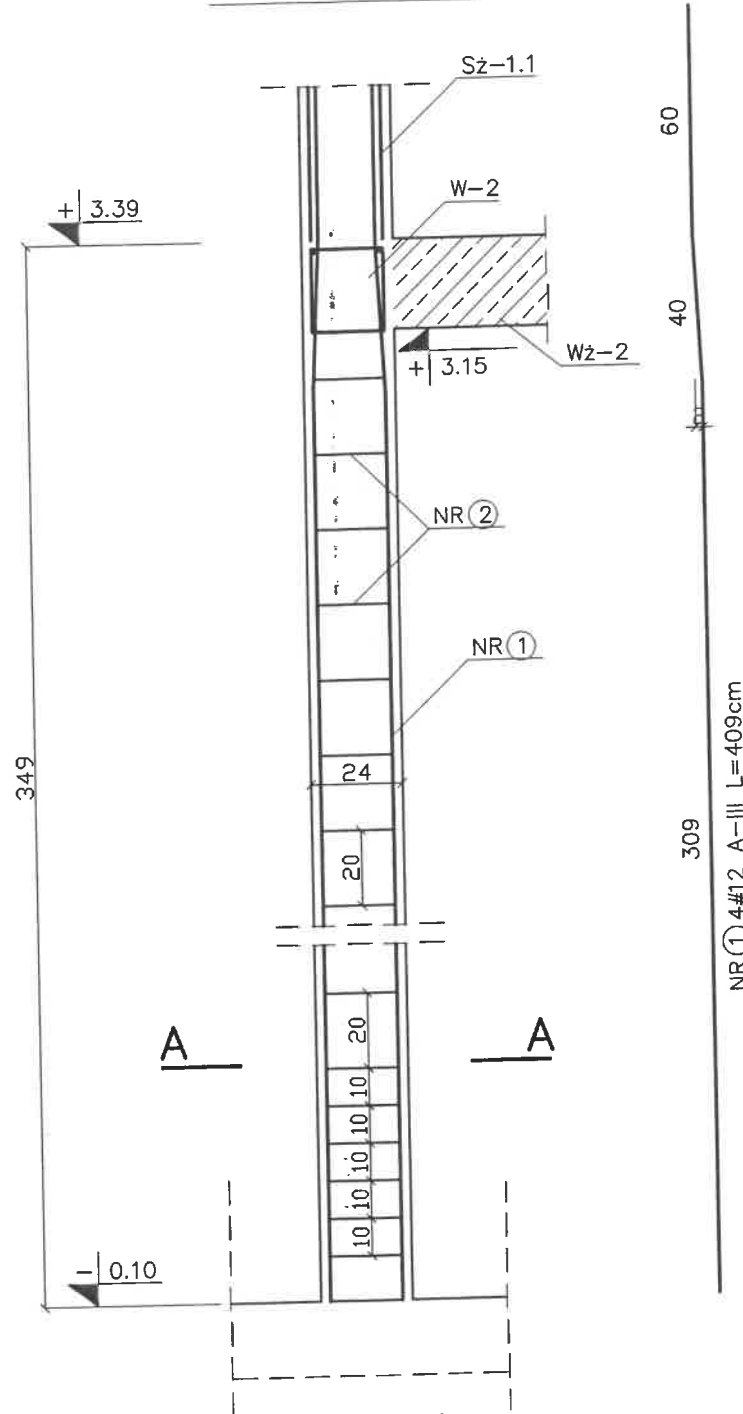
BETON B20  
STAL A-III (34G3)  
A-0 (StOS)

UWAGA!  
Izolacja pozioma- 2x folia budowlana  
Izolacja pionowa- 2x dysperbit.

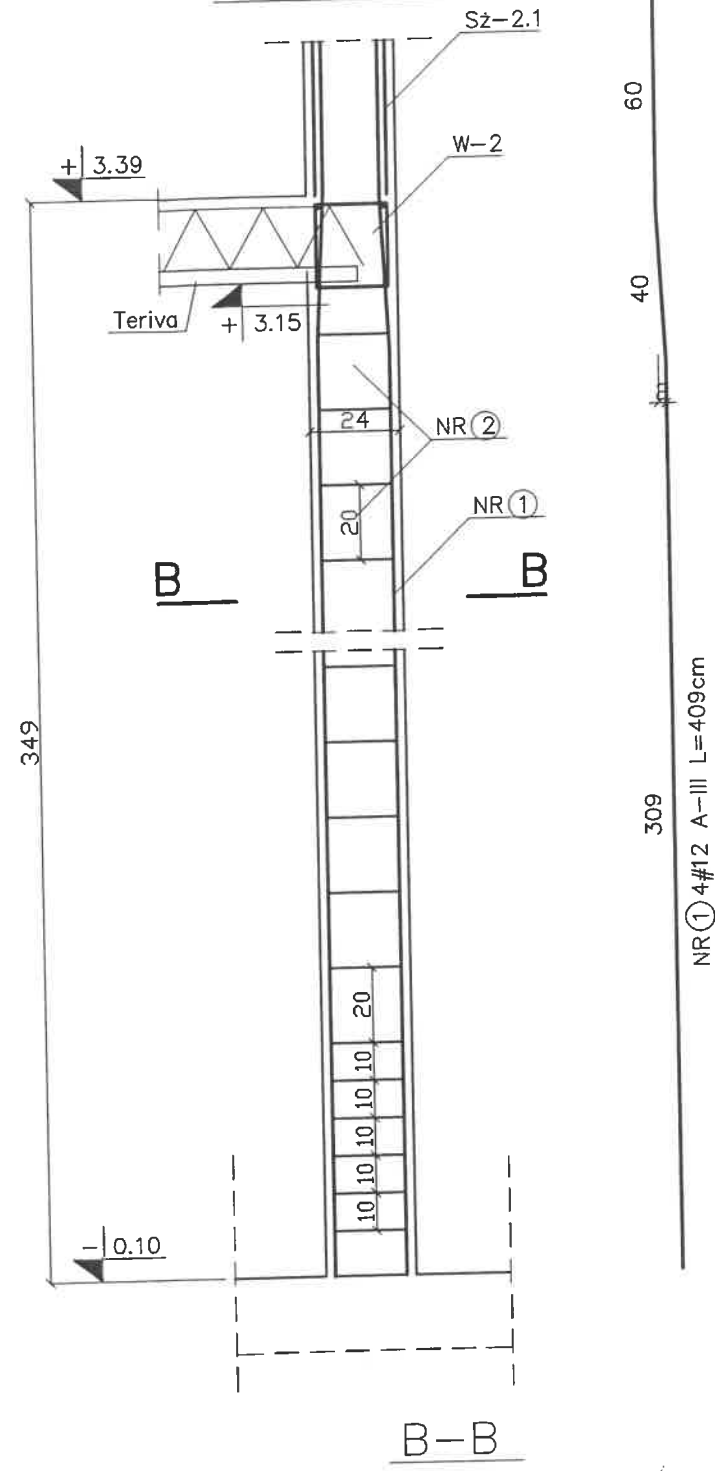
Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.		Grudzień 2012
Temat rysunku: Elementy monolityczne: L-1; SF-1; SF-2		skala: 1:20
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewld. PDM/0211/PPJK/04		nr rys. 7
Pracownia Projektowa 'PERSPEKTYWA'		76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455

# ELEMENTY MONOLITYCZNE skala 1:20

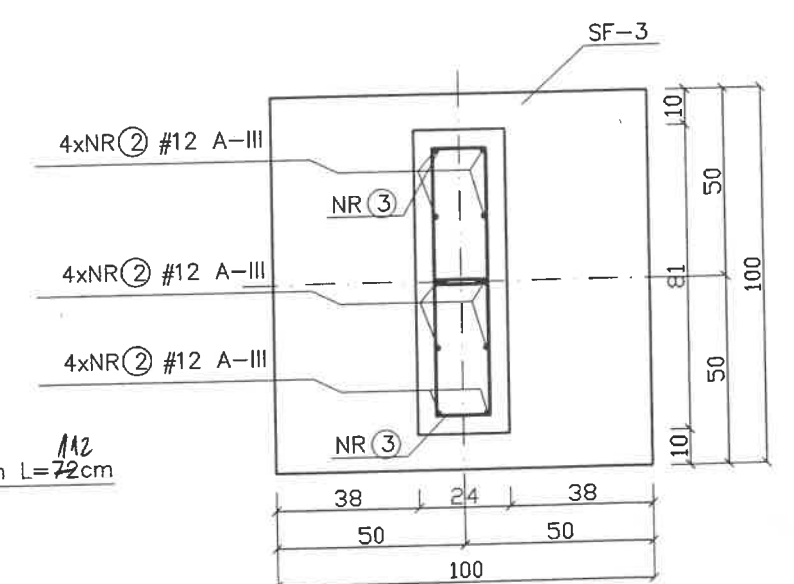
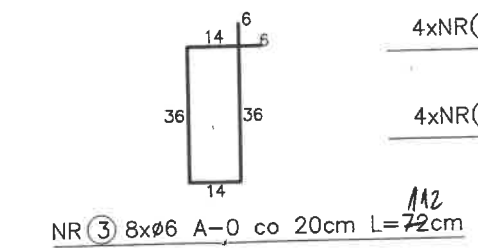
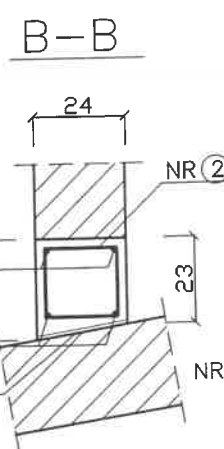
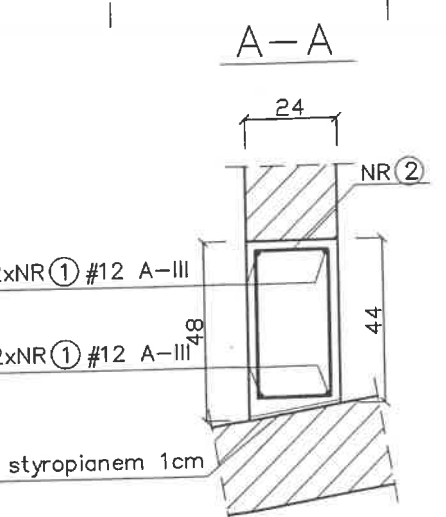
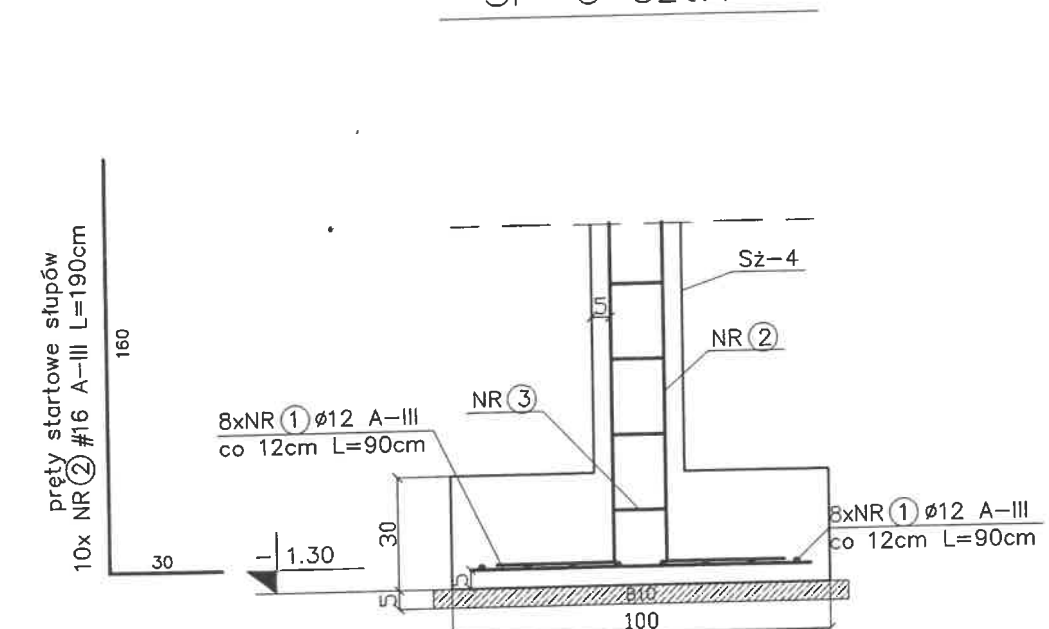
Sz-1 szt.1



Sz-2 szt.1



SF-3 szt.1



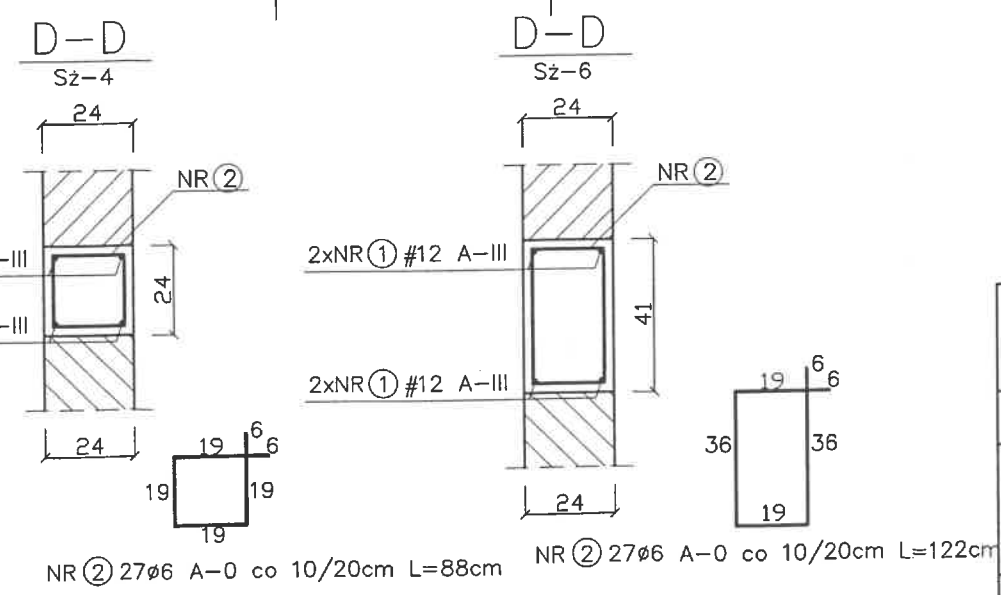
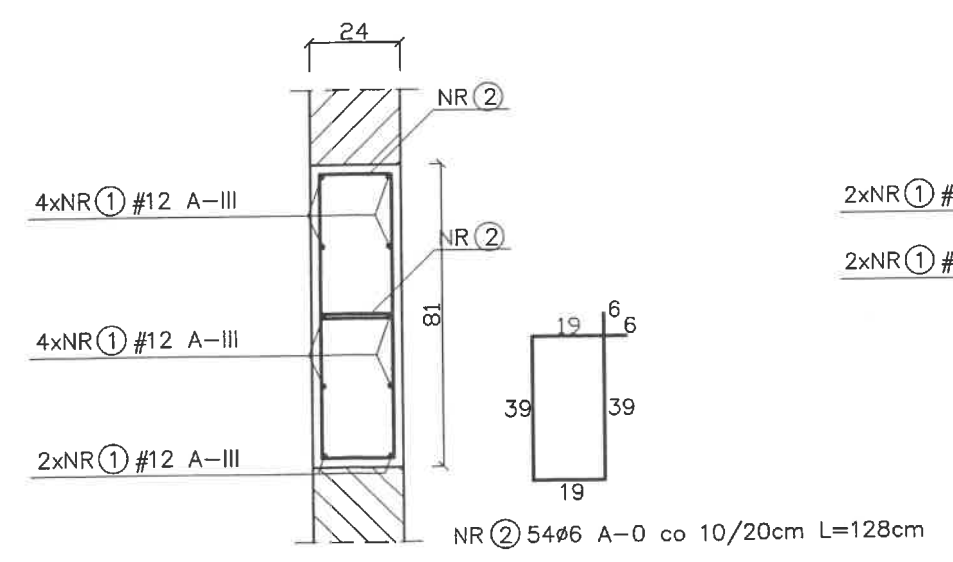
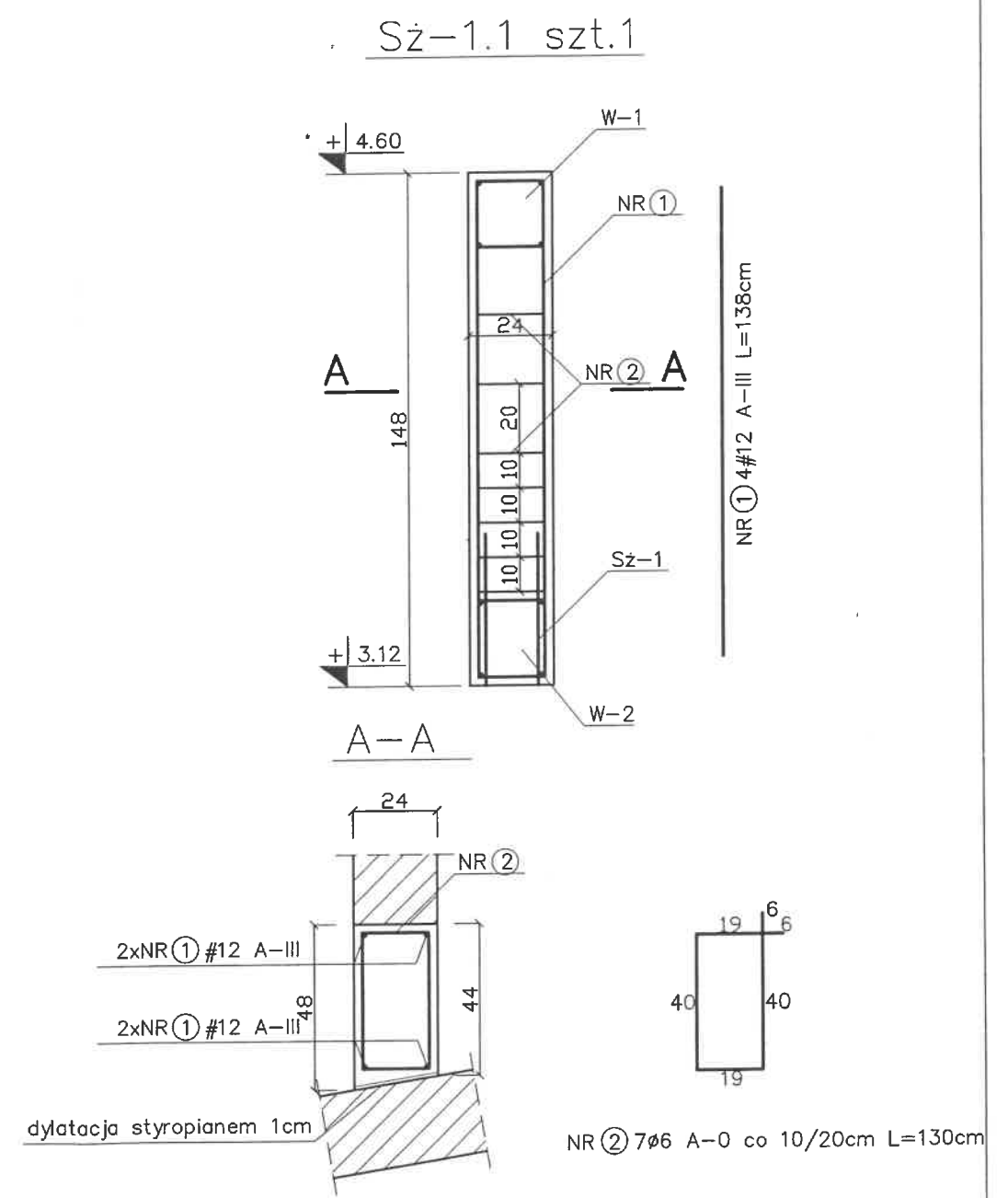
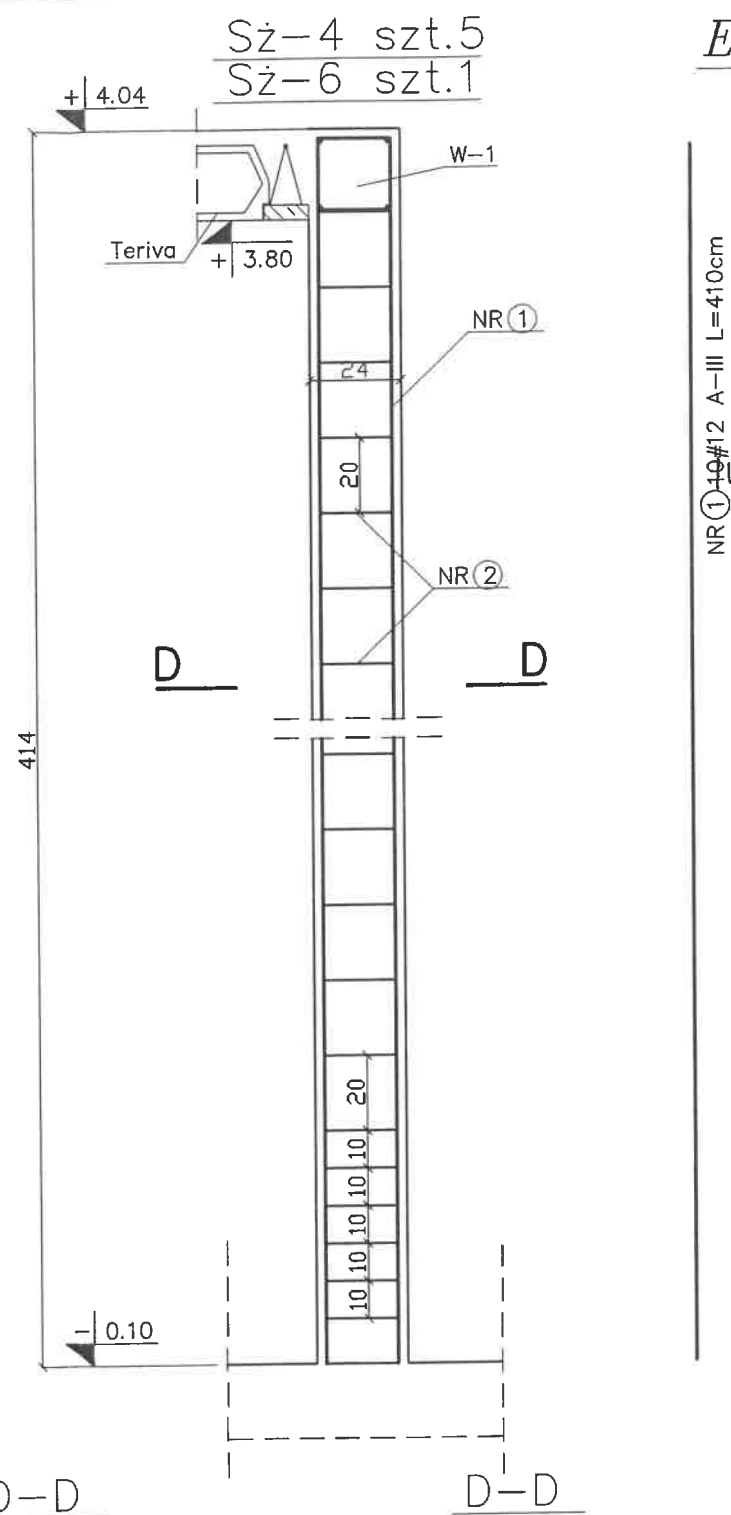
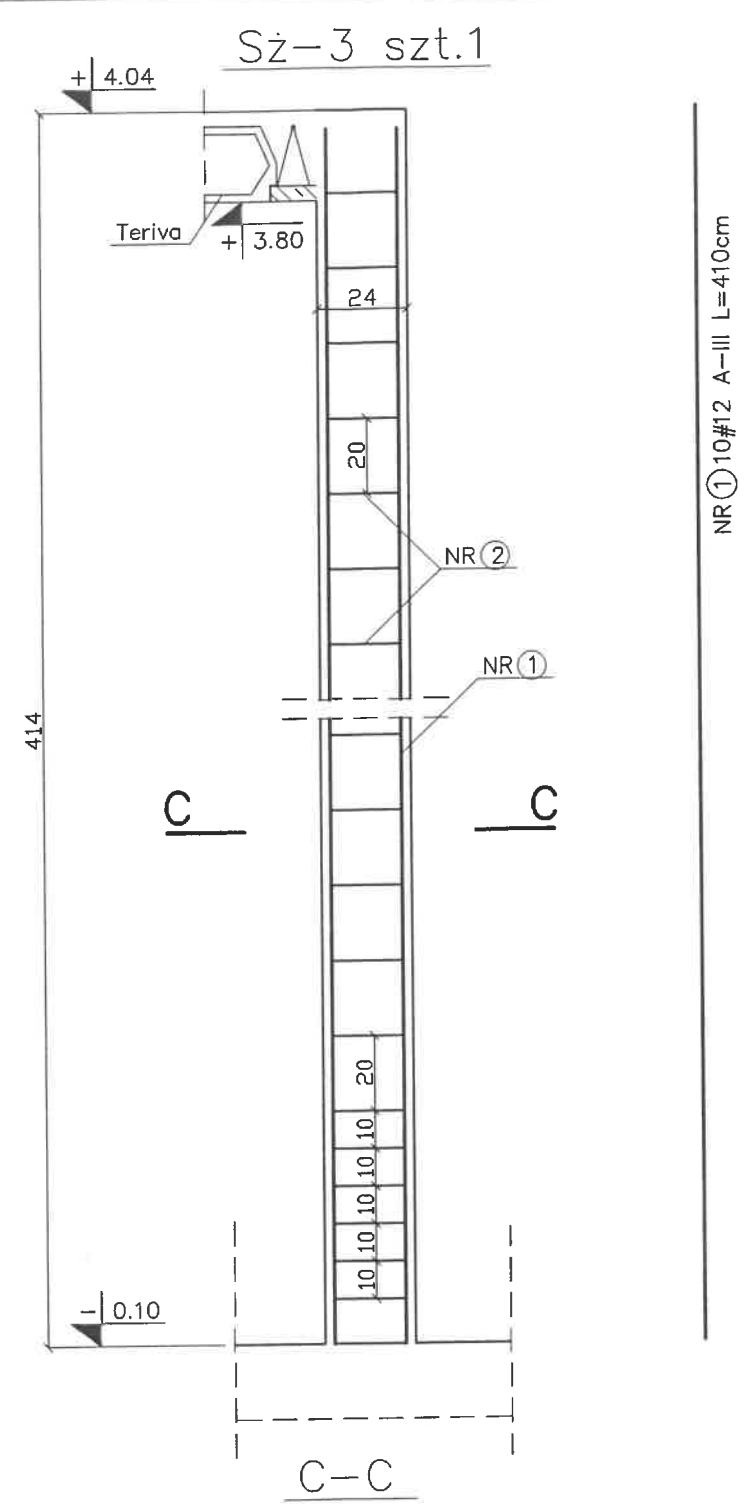
BETON B20  
STAL A-III (34G3)  
A-0 (StOS)

Stopień wodoszczelności betonu W-4

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy □SP o pomieszczenia socjalno- garażowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1. Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.		
Temat rysunku	Elementy monolityczne Sz-1; Sz-2; SF-3	Grudzień 2012
autor:	mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. PDM/0211/PDOK/04	skala: 1:20
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA"	76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	nr rys. 8

**UWAGA!**  
Izolacja pozioma- 2x folia budowlana  
Izolacja pionowa- 2x dysperbit.

ELEMENTY MONOLITYCZNE skala 1:20

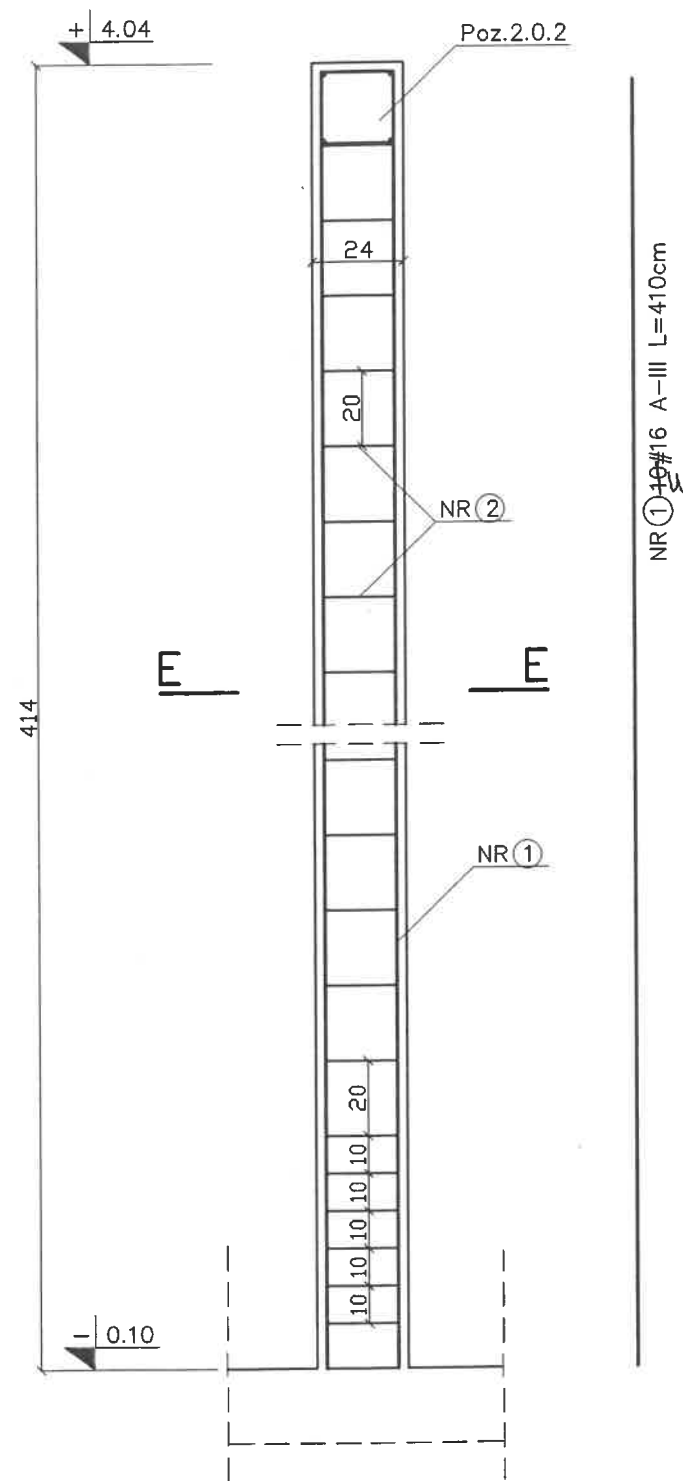


BETON B20  
STAL A-III (34G3)  
A-0 (StOS)

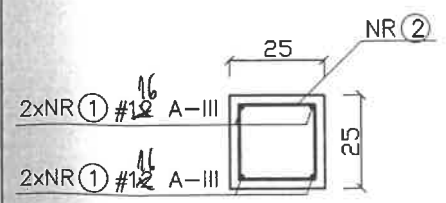
Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garazowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.		
Temat rysunku: Elementy monolityczne: Sz-3; Sz-4; Sz-1.1; Sz-6.		Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. PDM/0211/PDOK/04	Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA" 76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	skala: 1:20
		nr rys. 9

ELEMENTY MONOLITYCZNE skala 1:20

Sz-5 szt.1

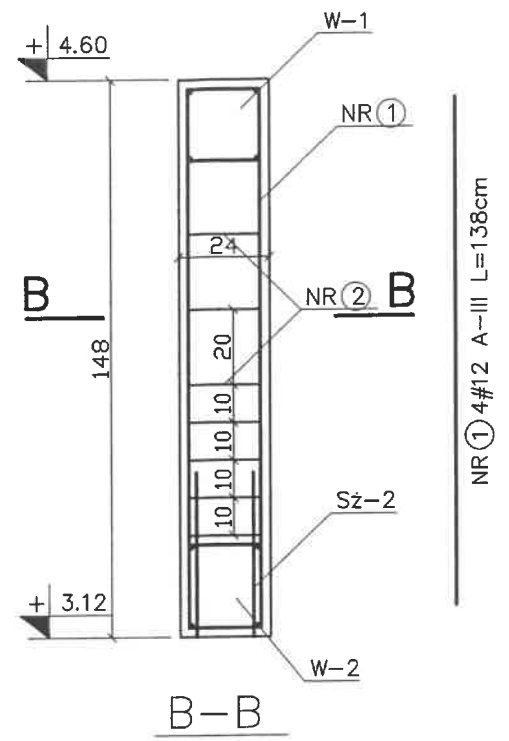


E-E

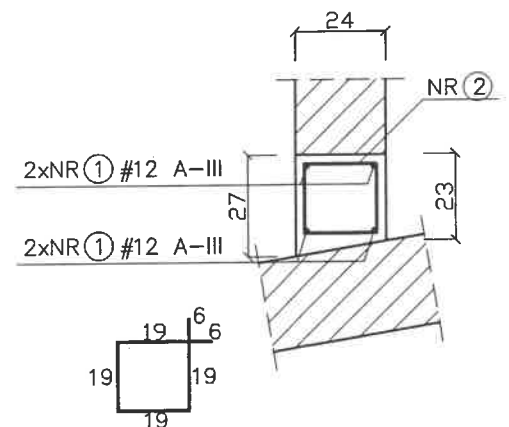


NR(2) 27ø6 A-0 co 10/20cm L=92cm

Sz-2.1 szt.1



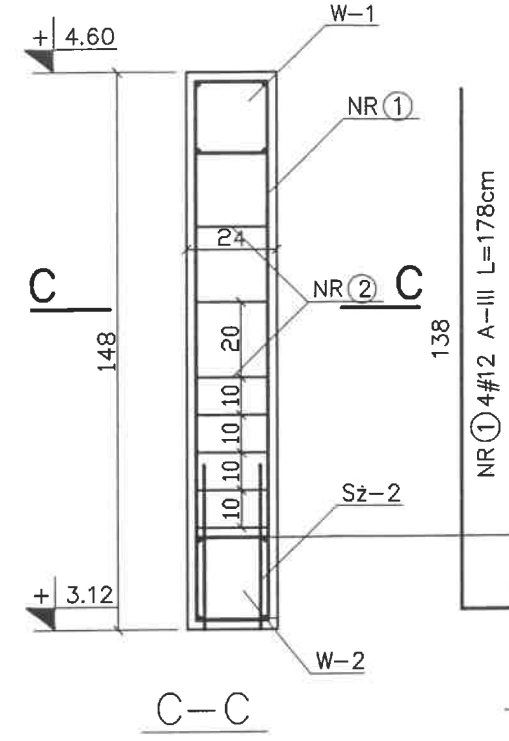
B-B



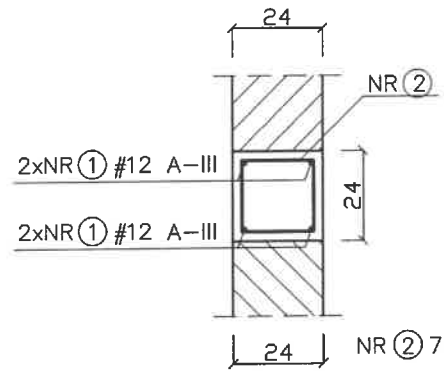
NR(2) 7ø6 A-0 co 10/20cm L=88cm

NR(1) 4#12 A-III L=138cm

Sz-3.1 szt.5



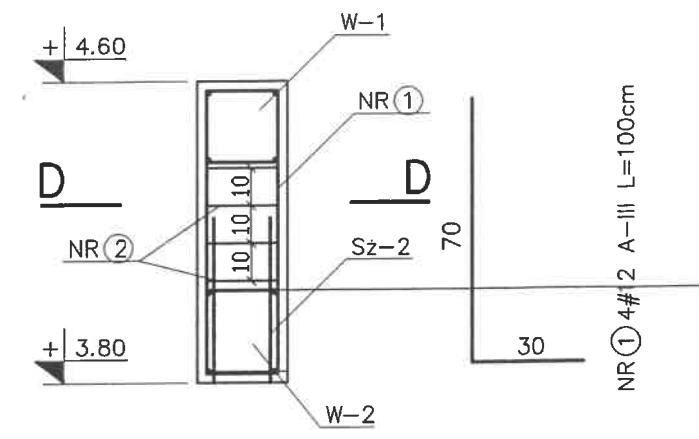
C-C



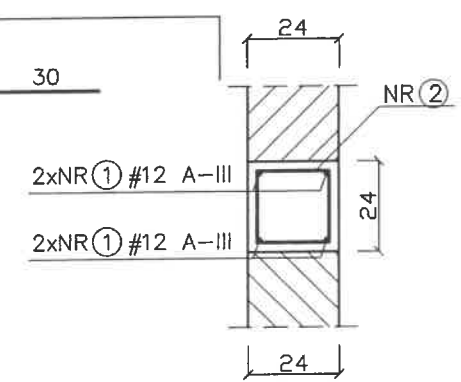
NR(2) 7ø6 A-0 co 10/20cm L=88cm

NR(1) 4#12 A-III L=178cm

Sz-4.1 szt.14



D-D

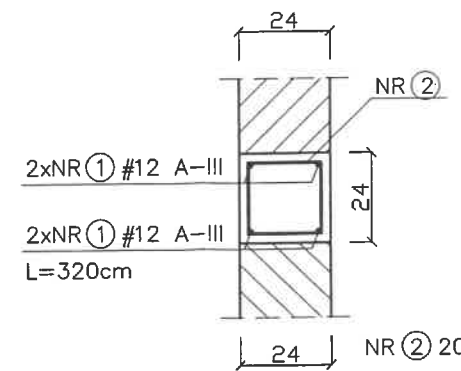


NR(2) 4ø6 A-0 co 10/20cm L=88cm

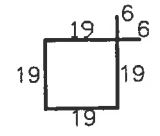
BETON B20  
STAL A-III (34G3)  
A-0 (StOS)

Pręt wzmacniający  
Zastosować w każdym słupie opaskowym  
(Sz-3.1 i Sz-4.1) szt. 18  
Długość pręta dostosować na budowie

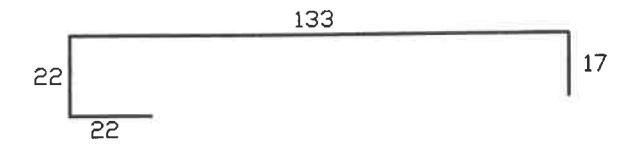
Sz-4.2  
szt.2



2xNR(1) #12 A-III  
L=320cm



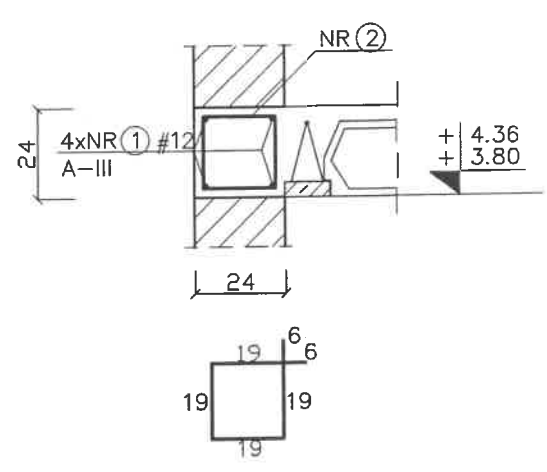
NR(2) 20ø6 A-0 co 10/20cm L=88cm



Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy DSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1. Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.		
Temat rysunku: Elementy monolityczne Sz-5; Sz-2.1; Sz-3.1; Sz-4.1; Sz-4.2.	Grudzień 2012	
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. POM/0211/PDOK/04	skala: 1:20	
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA" 76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	nr rys. 10	

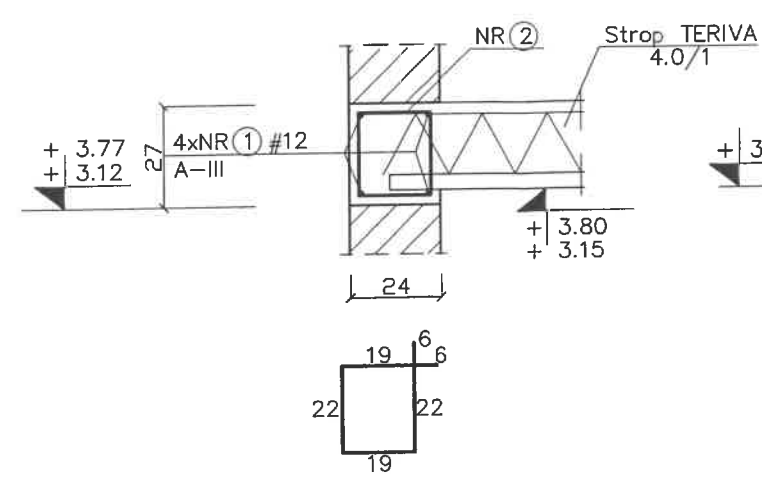
ELEMENTY MONOLITYCZNE skala 1:20<sup>(2)</sup>

Wieniec W-1 L=60.80m



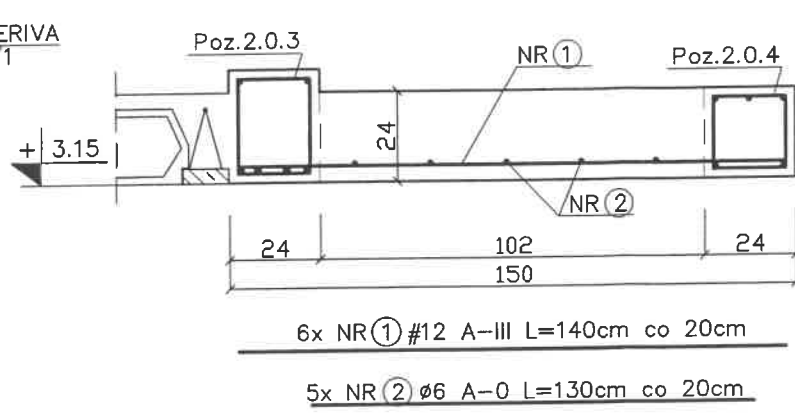
NR(2) 203ø6 A-0 co 30cm L=88cm

Wieniec W-2 L=44.80m

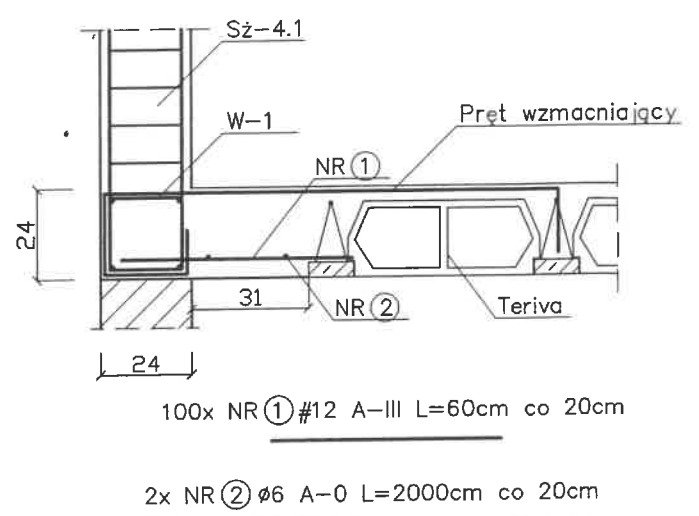


NR(2) 150ø6 A-0 co 30cm L=94cm

Poz.1.0 L=1.3m

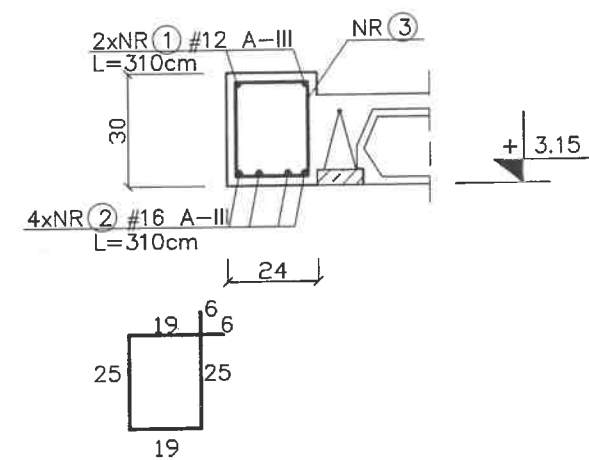


Wz-1 L=20m



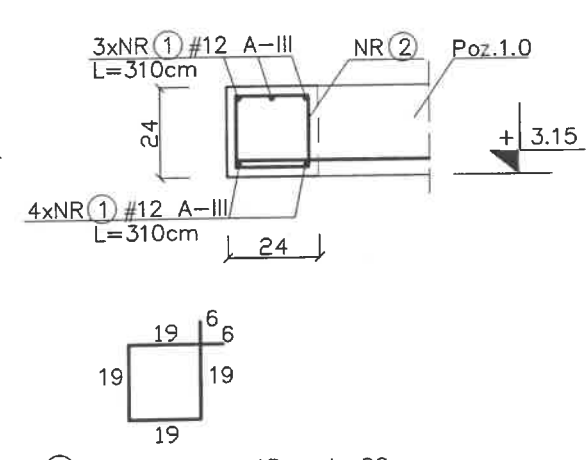
Uwaga!  
ilość i długość prętów dostosować do wymiarów wylewki

Poz.2.0.3 szt.1  
L=315cm



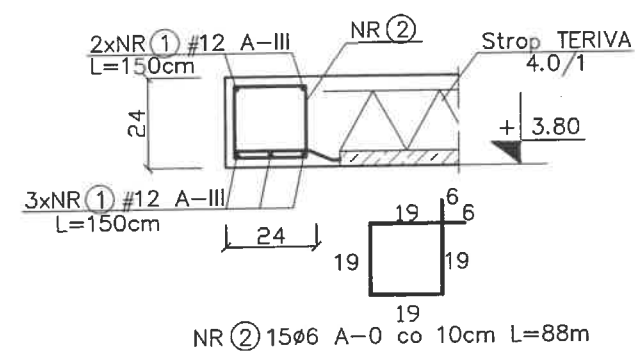
NR(3) 21ø6 A-0 co 15cm L=100cm

Poz.2.0.4 szt.1  
L=315cm



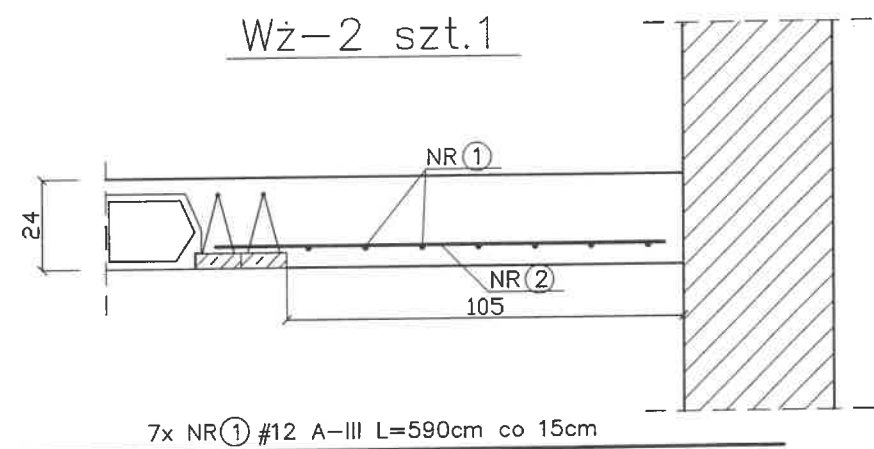
NR(2) 27ø6 A-0 co 15cm L=88cm

Poz.2.0.1 szt.2  
L=150cm



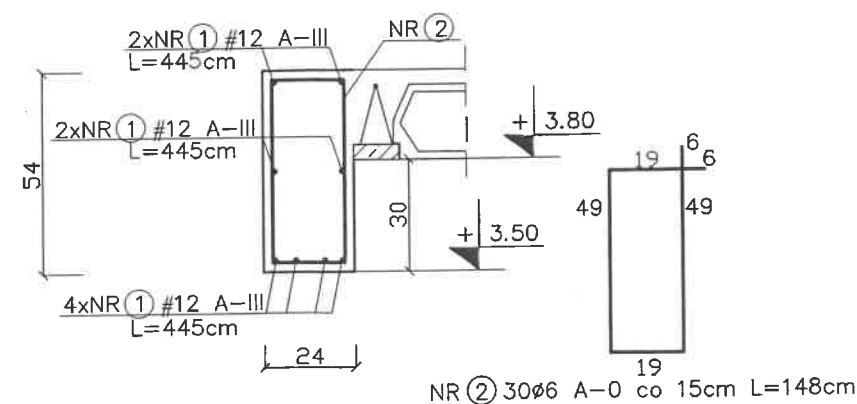
NR(2) 15ø6 A-0 co 10cm L=88m

Wz-2 szt.1



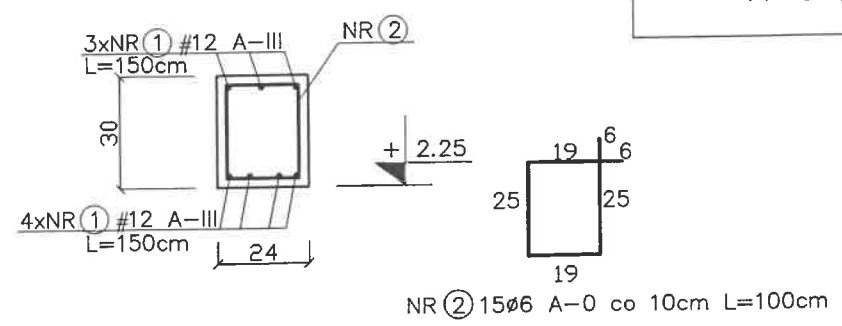
Uwaga!  
ilość i długość prętów dostosować do wymiarów wylewki

Nadproże N-1 szt.2  
L=450cm



NR(2) 30ø6 A-0 co 15cm L=148cm

Nadproże N-2 szt.1  
L=150cm



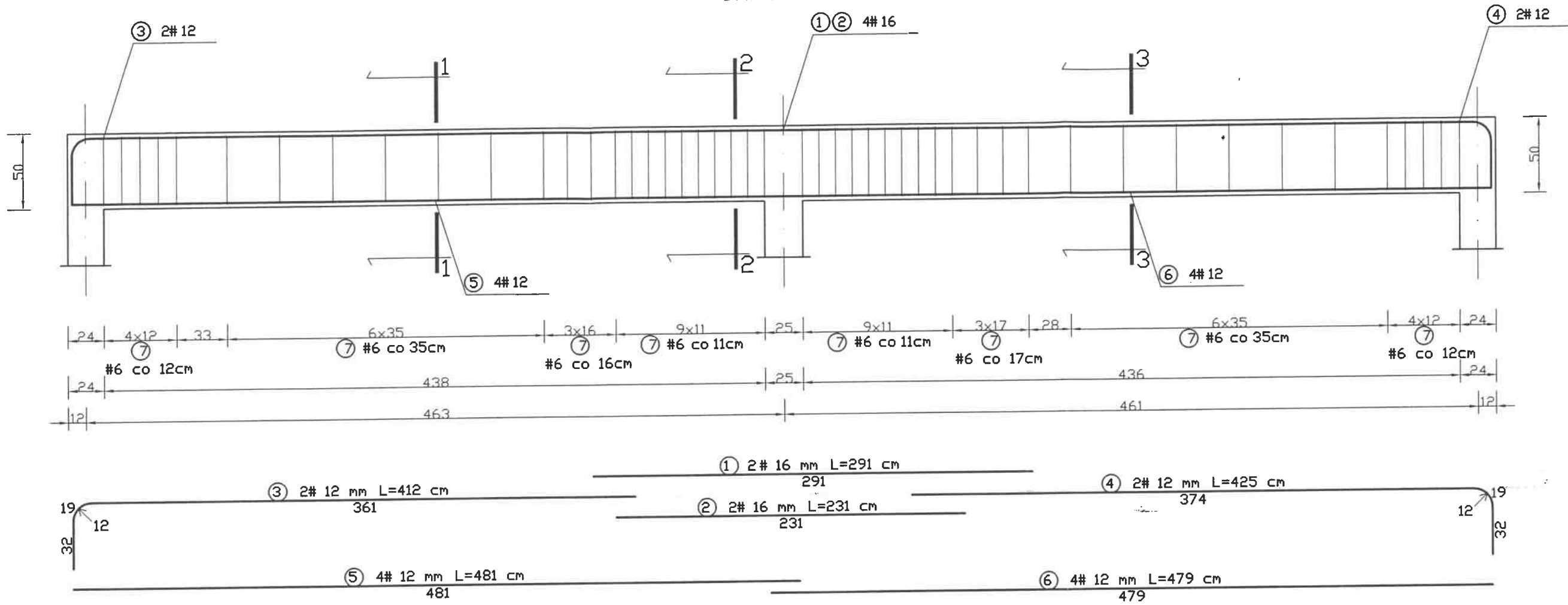
NR(2) 15ø6 A-0 co 10cm L=100cm

BETON B20  
STAL A-III (34G3)  
A-0 (StOS)

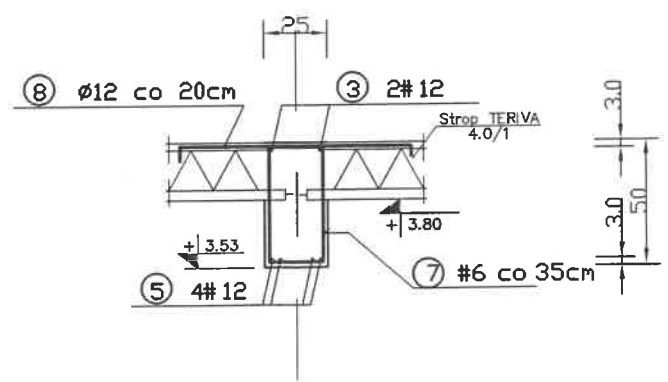
Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smołdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smołdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smołdzino.		
Temat rysunku:	Elementy monolityczne: W-1; W-2; Wz-1; Wz-2; Poz.2.0.3; Poz.2.0.4; Poz.2.0.1; N-1; N-2; Poz.1.0.	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewld. PDM/0211/PDDK/04		skala: 1:20
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA"		nr rys. 11
76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455		



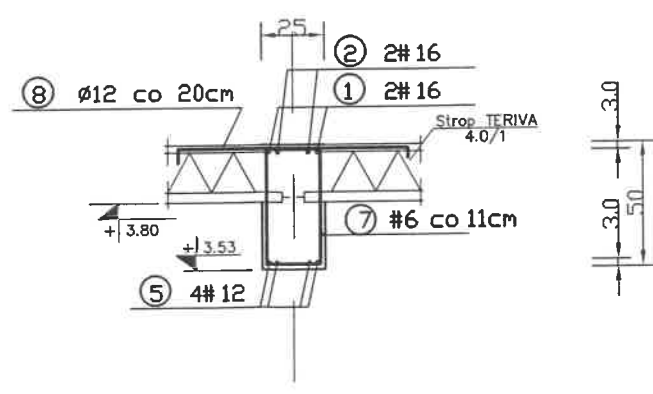
Poz.2.0.2 szt. 1  
SKALA:1:30



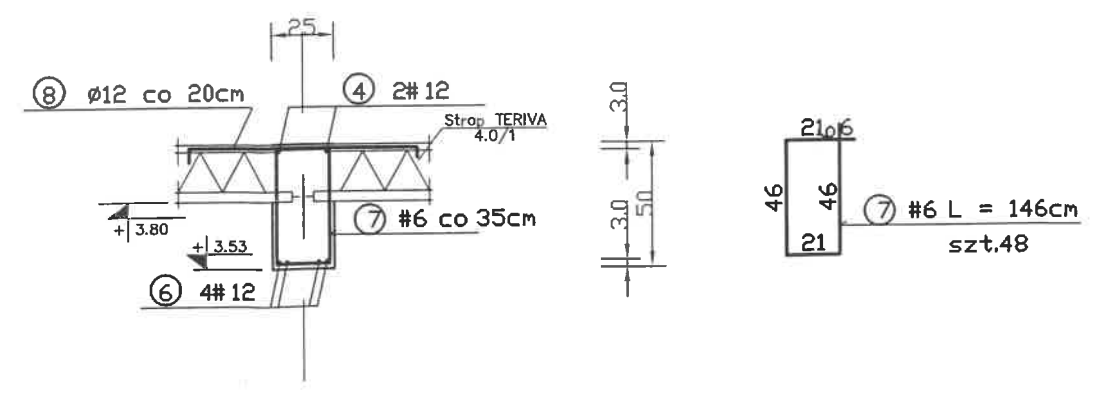
PRZEKRÓJ 1-1



PRZEKRÓJ 2-2



PRZEKRÓJ 3-3



⑧ 47 # 12 mm co 20cm L=115 cm  
10 95 10

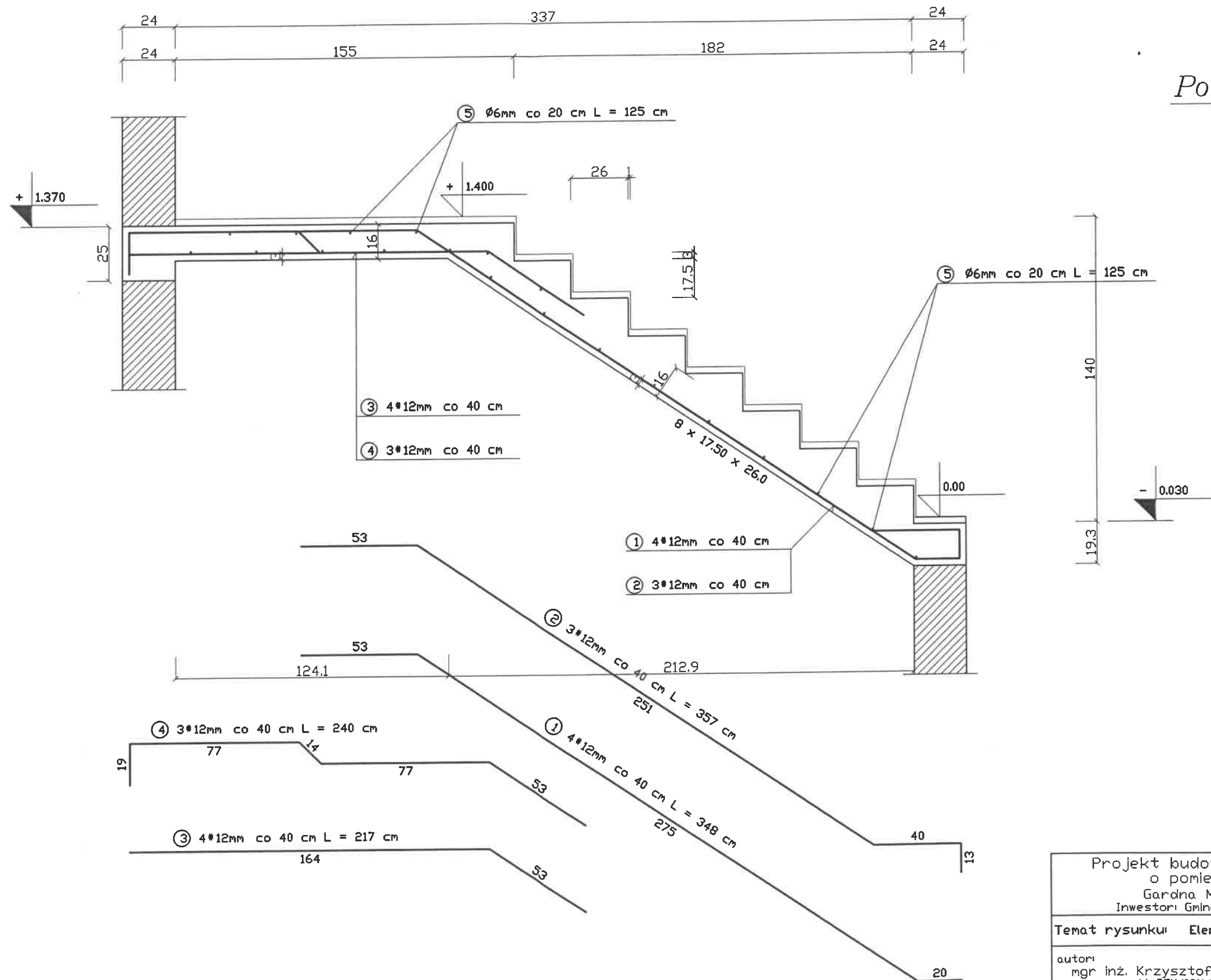
BETON B20  
STAL A-III (34G3)

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smołdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smołdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smołdzino.		Grudzień 2012
Temat rysunku: Elementy monolityczne Poz.2.0.2.		skala: 1:20
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. PDM/0211/PDPK/04		nr rys. 12
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA"		76-200 Słupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455



ELEMENTY MONOLITYCZNE skala 1:20

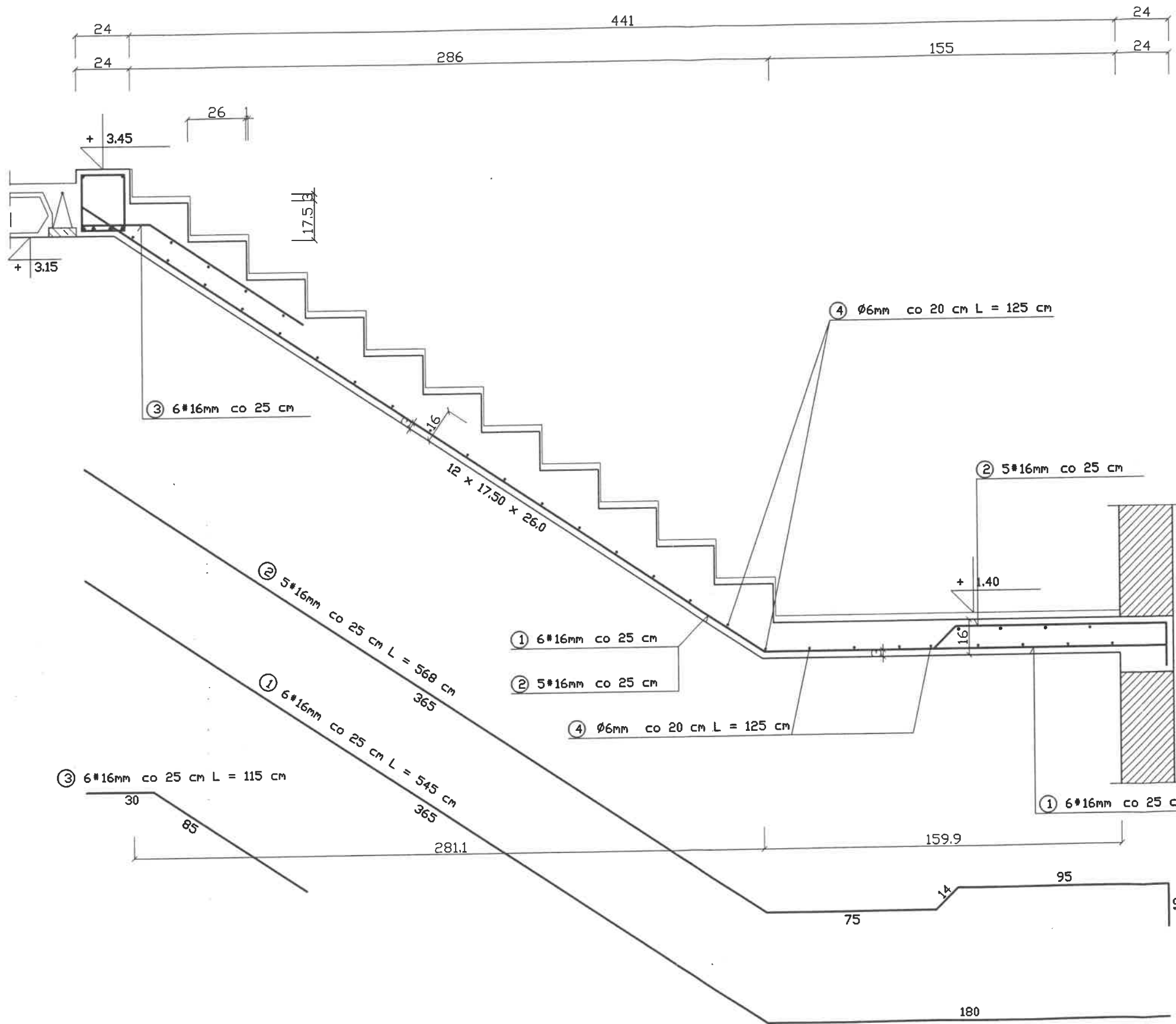
Poz.4.0 szt.1



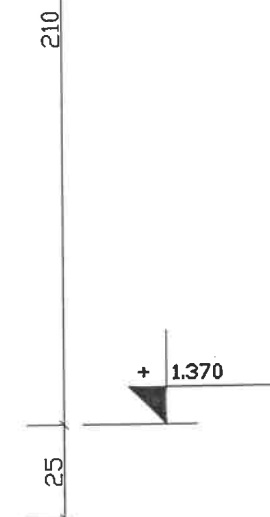
BETON B20  
STAL A-III (34G3)  
A-0 (StOS)

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy DSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smołdzino dz. nr 259/1. Inwestor: Gmina Smołdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smołdzino.	
Temat rysunku: Elementy monolityczne: Schody Poz.4.0.	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. PDM/0211/PDOK/04	skala: 1:20
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA" 76-200 Stupsk ul. Kotarbińskiego 14/12 tel. 0609-147-455	nr rys. 13

ELEMENTY MONOLITYCZNE skala 1:20



Poz.4.0.1 szt.1



BETON B20  
STAL A-III (34G3)  
A-0 (Stos)

Projekt budowlany rozbudowy budynku remizy OSP o pomieszczenia socjalno-garażowe. Gardna Mała, Gmina Smotdzino dz. nr 259/1 Inwestor: Gmina Smotdzino, ul. Kościuszki 3, 76-214 Smotdzino.	
Temat rysunku: Elementy monolityczne: Schody Poz.4.0.1.	Grudzień 2012
autor: mgr inż. Krzysztof Halaba upr. nr ewid. POM/0211/PDDK/04	skala: 1:20
Pracownia Projektowa "PERSPEKTYWA"	nr rys. 14

76-200 Słupsk  
ul. Kotarbińskiego 14/12  
tel. 0609-147-455