

## PROJEKT      BUDOWLANY

BUDYNKU MAGAZYNOWO – GARAŻOWEGO O KONSTRUKCJI STALOWEJ NA  
DZIAŁCE OZNACZONEJ NR EWIDENCYJNYM 6114/13 POŁOŻONEJ W MIELNIKU  
PRZY UL. POPŁAW 8, GMINA MIELNIK.

### **INWESTOR:**

ZAKŁAD GOSPODARKI KOMUNALNEJ  
UL. POPŁAW 8  
17-307 MIELNIK

### AUTOR:

inż. Roman Żero  
Bł/31/81, Bł/108/92

### OPRACOWŁ:

Siemiatycze 2009.10.  
*mgr inż. Krzysztof Leszczyński*  
Bł/276/94, Bł/21/98

## **ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA**

### STRONA TYTUŁOWA

- OPIS DO PROJEKTU ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI
- OŚWIADCZENIE PROJEKTANTÓW
- INFORMACJA BIOZ
- DECYZJA O WARUNKACH ZABUDOWY RG.7323-189/08  
Z DNIA 06.01.2009r. WYDANA PRZEZ URZĄD GMINY MIELNIK
- PROJEKT ZAGOSPODAROWANIA DZIAŁKI
- OPIS KONSTRUKCYJNO - ARCHITEKTONICZNY PROJEKTOWANEGO BUDYNKU  
MAGAZYNOWO-GARAŻOWEGO
  - PROJEKT TECHNICZNY DOBUDOWY BUDYNKU
  - RZUT FUNDAMENTÓW 1: 100
  - RZUT PARTERU 1 : 100
  - PRZEKROJE PIONOWE 1 : 100
  - RZUT DACHU 1 : 100
  - SZCZEGÓŁY KONSTRUKCYJNE 1 : 50
  - ELEWACJE 1 : 100
- OPIS TECHNOLOGICZNY PROJEKTOWANEGO BUDYNKU
- RZUT PARTERU – TECHNOLOGIA
- UPRAWNIENIA AUTORÓW DOKUMENTACJI
- UZGODNIENIA OPINIE

# **OPIS DO PROJEKTU ZAGOSPODAROWANIA**

## **I. OBIEKT:**

1. BUDOWA BUDYNKU MAGAZYNOWO-GARAŻOWEGO O KONSTRUKCJI STALOWEJ

## **II. DANE OGÓLNE:**

### **2.1 Istniejący stan zagospodarowania działki lub terenu:**

Działka nr geod. 6114/13 zabudowana, położona na terenie miejscowości Mielnik przy ul. Popław 8, gmina Mielnik.

### **2.2 Projektowane zagospodarowanie działki lub terenu**

Działka położona jest przy ul. Popław z dostępem do drogi publicznej - gminnej. Działka częściowo zabudowana i zagospodarowana pod potrzeby Zakładu Gospodarki Komunalnej. Budynek projektowany jest pod potrzeby garażowania sprzętu niezbędnego do prowadzonych usług na terenie Gminy Mielnik. Posadowienie budynku wymaga obniżenie (wyrównania) niwelety względem istniejącego budynku i wjazdu.

### **2.3 Dane informacyjne o działce, terenie:**

Teren usytuowany jest przy drodze gminnej na terenie miejscowości Mielnik przy ul. Popław. Przy działce przebiega linia nN, wodociąg zbiorowy i sieć telekomunikacyjna. Ścieki sanitarne odprowadzane są do zbiorników lokalnych na terenie działki. Na działce zlokalizowany jest transformator linii SN zgodnie z informacją uzyskaną od inwestora przedmiotowy transformator zostanie przeniesiony poza teren działki przed rozpoczęciem budowy. Projektowana budowa nie narusza dóbr przyrody. Teren na którym planowana jest lokalizacja budynku znajduje się w Obszarach Krajobrazu Chronionego „Dolina Bugu”, lokalizacja została uzgodniona ze Starostą Siemiatyckim.

### **2.5 Dane określające wpływ eksploatacji górniczej na działkę:**

Działka nie leży w obszarze eksploatacji terenów górniczych

### **2.6 Informacje i dane o charakterze i cechach istniejących i przewidywanych zagrożeń dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników projektowanych obiektów budowlanych:**

Ewentualne oddziaływanie inwestycji na środowisko nie wykracza poza granice działki inwestora -właściciela działki.

### **2.7. Podstawa opracowania:**

- Ustawa z dnia 1994r Prawo budowlane (Dz. U. Z 2003r. nr 207, poz. 2016)
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. Z 2003r. nr 120, poz. 1133)
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 roku w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz. U. 2002r. nr 75, poz4690 z późniejszymi zmianami)
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003r. w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz. U. Z dnia 10 lipca 2003r.)
- Decyzja o warunkach zabudowy nr RG.7331 – 11/08 z dn. 06.01.2009r. wydana przez Urząd Gminy Mielnik.
- Zlecenie inwestora

**OPRACOWAŁ:**

Siemiatycze 2009.10.

**A U T O R**

2009.10.

### **Oświadczenie projektanta**

Zgodnie z art. 20, ust.4, z dnia 04.07.1994r. „Prawo Budowlane” Dz. U. Nr 207 z 2003roku, poz. 20016 (z późniejszymi zmianami) oraz z ustawą z dnia 16 kwietnia 2004r o zmianie ustawy „Prawo Budowlane” Dz. U. Nr 93 poz. 888, art. 20 ust. 4 niniejszym oświadczam, że: projekt techniczny budowy budynku magazynowo-garażowego o konstrukcji stalowej opracowany został na indywidualne zamówienie inwestora na działce oznaczonej nr geod. 6114/13, położonej w miejscowości Mielnik przy ul. Popław 8, gmina Mielnik zgodnie z obowiązującymi norami, przepisami - Prawo budowlane oraz zgodnie z zasadami wiedzy technicznej.

Opracował:  
Siemiatycze 2009.06.

Autor:

## I N F O R M A C J A    B I O Z

Projektowana budowa budynku magazynowo – garażowego o konstrukcji stalowej została opracowana na indywidualne zamówienie inwestora zlokalizowana na działce nr 6114/13 położonej w miejscowości Mielnik przy ul. Popław 8, gmina Mielnik.

INWESTOR:

Zakład Gospodarki Komunalnej  
ul. Popław 8, 17-307 Mielnik

Autor:

Opracował:  
Siemiatycze 2009.10.

## CZĘŚĆ OPISOWA INFORMACJI

1. Roboty związane z realizacją budowy budynku magazynowo-garażowego o konstrukcji stalowej. Inne obiekty nie występują,
2. Działka częściowo zabudowana,
3. Na terenie zagospodarowania działki w trakcie realizacji w/w obiektów nie przewiduje się elementów stwarzających zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi,
4. Przy realizacji projektowanego budynku mogą wystąpić zagrożenia przy następujących robotach budowlanych: prace wykonywane w bliskiej odległości od transformatora, roboty montażowe konstrukcji stalowej montaż przy użyciu żurawi, praca na rusztowaniach, łączny okres realizacji zadania inwestycyjnego przekroczy pięćset roboczodniówek,
5. Nie wystąpią roboty zaliczane do szczególnie niebezpiecznych,
6. Na terenie budowy nie przewiduje się robót do wykonywania w strefie szczególnego zagrożenia zdrowia lub w ich sąsiedztwie. Dlatego też nie są wymagane dodatkowe opracowania związane ze skuteczną ewakuacją w razie zagrożenia,
7. Plac budowy należy wygrodzić z przedmiotowej działki zabezpieczając przed dostępem osób nieupoważnionych, zapewnić drogę ewakuacyjną z terenu budowy. Roboty budowlane powinny być wykonywane przez pracowników przeszkolonych w zakresie BHP pod nadzorem osób posiadających stosowne uprawnienia budowlane w tym szczególna odpowiedzialność spoczywa na kierowniku budowy

Mając na uwadze powyższą informację oraz fakt, że budynki będą realizowane w jednym czasie (bez planowanych przerw) wg kolejności opisanej w projekcie zachodzi konieczność opracowywania –planu bioz na projektowaną inwestycję .

Opracował:  
Siemiatyche 2009.10.

Autor:

## OPIS ARCHITEKTONICZNO - KONSTRUKCYJNY BUDYNKU MAGAZYNOWO-GARAŻOWEGO

### 1. DANE OGÓLNE

Opis techniczny został sporządzony według Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego.

#### 1.1. Przeznaczenie i parametry użytkowe

- powierzchnia zabudowy - 455,66m<sup>2</sup>
- powierzchnia użytkowa - 429,26m<sup>2</sup>
- kubatura budynku - 2611,00m<sup>3</sup>

### 2. ROZWIĄZANIA TECHNICZNE

#### 2.1. Forma i funkcja obiektu

Budowa budynku magazynowo-garażowego o konstrukcji stalowej.

#### 2.2. Dostosowanie do krajobrazu i otaczającej zabudowy

Projektowany budynek magazynowo-garażowy jest dostosowany do architektury istniejących budynków, zlokalizowany zostanie w południowo-wschodniej części działki. Teren na którym projektuje się realizację powyższego przedsięwzięcia znajduje się w Obszarach Krajobrazu Chronionego „Dolina Bugu”

### 3. DANE KONSTRUKCYJNO – BUDOWLANE

#### 3.1. Układ konstrukcyjny

Ściany obiektu o konstrukcji stalowej, szkieletowej, słupowo-ryglowej. Dach dwuspadowy z dźwigarów stalowych. Kratownice trapezowe symetrycznie dzielone, łączone na placu budowy. Ramy ścian szczytowych stanowią słupy z dwuteowników IPE 270 i IPE 300, rygle z ceownika [140 i słupów pośrednich z dwuteowników IPE 160 i IPE 180. Zasadniczą konstrukcją budynku stanowią dwie nawy ustawione względem siebie prostopadłe z ram stalowych o rozpiętości 10,0m i 11,80m dwuprzegubowe ze ściągami o rozstawie co 4,5m. Słupy kotwione do stóp fundamentowych za pomocą kotw. Styki montażowe łączone na śruby. Płatwie z ceownika [ 140 i [ 160.

Siły poziome od wiatru wzdłuż dźwigarów przenoszone są za pomocą słupów. Siły poziome od wiatru prostopadłe do płaszczyzny dźwigarów oraz siły wyboczeniowe z pasów ściskanych dźwigara przenosi stężenie połaciowe poprzeczne. Do usztywnienia dźwigarów przewidziano stężenia połaciowe poprzeczne. Ponadto zakłada się zastosowanie stężeń poziomych poprzecznych w pasmach skrajnych oraz w połowie rozpiętości, jako skratowanie „X”.

Do stężenia dźwigara przyjęto skratowanie „X” z prętów Ø 20 /M20/ St3SX.

#### 3.2. Zastosowane schematy konstrukcyjne

Zasadniczą konstrukcją budynku stanowią dwie nawy ustawione względem siebie prostopadłe z ram stalowych o rozpiętości 10,0m i 11,80m. Rama stalowa, dwuprzegubowa.

#### 3.3. Założenia przyjęte do obliczeń konstrukcji

Przyjęto:

- obciążenie śniegiem wg PN -80/B 02010 – strefa III
- obciążenia wiatrem wg PN – 77/B 02211 – strefa I

- posadowienie fundamentów wg PN – 81/B 03020 – strefa przemarzania  $h^z=1,1\text{m}$
- obciążenie użytkowe wg PN – 82/B 02003
- obciążenie stałe wg PN – 82/B 02001

### **3.4. Rozwiązania konstrukcyjno – materiałowe**

#### **3.4.1 Roboty ziemne**

Roboty ziemne należy rozpocząć od wykonania niwelacji terenu do przyjętych rzędnych na zagospodarowaniu terenu. Wybranie gruntu jest konieczne ze względu na duże zróżnicowanie terenu zagospodarowanego względem lokalizacji projektowanego budynku i placu manewrowego. Urobek należy przenieść w miejsce wskazane przez inwestora.

Wykopy pod ławy fundamentowe wykonać mechanicznie do poziomu – wierzchu ław fundamentowych. Resztę wykopu pod ławy wykonać ręcznie. Poziom wód gruntowych zgodnie z oświadczeniem inwestora występuje poniżej poziomu posadowienia projektowanych fundamentów. W przypadku natrafienia podczas prowadzonych robót ziemnych na grunty nasypowe lub organiczne, należy je wybrać a miejsca te wypełnić chudym betonem B-10.

#### **3.4.2 Fundamenty ram poprzecznych**

Fundamenty ram poprzecznych zaprojektowano jako kielichowe stopy żelbetowe z betonu klasy C16/20, zbrojone stalą A-O StOS. Pod stopami przyjęto podkład betonowy o grubości 10 cm z betonu B10, wylewany niezwłocznie po wykonaniu wykopów fundamentowych. Poziom posadowienia stopy przyjęto –1,40 m od poziomu posadzki.

Wysokość stopy:  $h=60\text{ cm}$ .

Głębokość kielicha stopy:  $h_k=75\text{ cm}$ .

Wymiary stopy w rzucie:  $L=200\text{ cm}$ ,  $B=160\text{ cm}$ , oraz  $L=180\text{ cm}$ ,  $B=160\text{ cm}$

#### **3.4.3 Fundamenty słupów ścian szczytowych**

Fundamenty słupów ścian szczytowych zaprojektowano jako kielichowe stopy żelbetowe z betonu C16/20, zbrojone stalą A-O, StOS. Pod stopami przyjęto podkład betonowy o grubości 10 cm z betonu B10, wylewany niezwłocznie po wykonaniu wykopów fundamentowych.

Poziom posadowienia stopy przyjęto – 1,10m od poziomu otaczającego terenu.

Wysokość stopy:  $h=60\text{ cm}$ . Wymiary stopy w rzucie:  $L=120\text{ cm}$ ,  $B=120\text{ cm}$ .

Osie stopy pokrywają się z osiami słupa.

#### **3.4.4 Cokół żelbetowy**

Pod ścianami osłonowymi, od poziomu - 0,90 m do poziomu -0,05m zaprojektowano cokół żelbetowy z betonu B15, zbrojony konstrukcyjnie 4 Ø 12 A-O StOS. Cokół zlicowany jest z zewnętrznym licem ściany osłonowej.

#### **3.4.5 Ramy poprzeczne**

Ramy poprzeczne bezprzegubowe, zaprojektowano z dwuteowników równoległościennych IPE 270, 300, ze stali St3SX.

Słupy ram zamocowane są w kielichach żelbetowych stóp fundamentowych.

Sztynne połączenia rygla ze słupami, zaprojektowano przy pomocy śrub klasy 5.8.II

#### **3.4.6 Słupy ścian szczytowych**

Słupy ścian szczytowych, zaprojektowano z 2 x IPE 180, St3SX

#### **3.4.7 Stężenia pionowe podłużne ram w przęsłach skrajnych**

Stężenia pionowe podłużne ram w przęsłach skrajnych hali, zaprojektowano z prętów skratowanych Ø 20 /M20/ St3SX

#### **3.4.8 Belki podłużne w przęsłach skrajnych**

Belki podłużne w przeszłach skrajnych hali, zaprojektowano z dwóch kątowników 60 x 60 x 6 St3SX, z przewiązkami z blachy, w rozstawie co 70 cm.

#### **3.4.9 Płatwie dachowe**

Płatwie stalowe, dwuprzęsłowe, zaprojektowano z [ 160, [ 140 St3SX, w rozstawie pokazanym na przekroju pionowym.

Płatwie zaprojektowano na zginanie ukośne ze zwichrzeniem.

#### **3.4.10 Cięgna płatwi**

W celu podwieszenia płatwi w środku rozpiętości zaprojektowano cięgna z prętów Ø 12 /M 12/ St3SX

#### **3.4.11 Stężenia dachowe połaciowe**

Stężenia dachowe połaciowe zaprojektowano z prętów Ø 20 /M20/ St3SX. Skratowania prętów stężeń połaciowych w przeszłach skrajnych budynku, ma na celu zapewnienie przenoszenia sił poziomych przez pręty rozciągane oraz płatwie. Dla zapewnienia właściwej pracy elementów stężeń, na końcach prętów zaprojektowano odcinki gwintowane z nakrętkami i podkładkami, do wstępnego naciągu prętów.

#### **3.4.12 Rygle ścienne**

Dla ścian osłonowych z blach trapezowej, zaprojektowano rygle stalowe, jednoprzęsłowe, z [140 St3SX, rozstawionych w czterech rzędach.

Rygle ścienne zaprojektowano na zginanie ukośne, z uwzględnieniem zwichrzenia.

#### **3.4.13. Warunki i sposób posadowienia**

Poziom posadowienia fundamentów przyjęto na rzędnej -1,50 m od poziomu projektowanej posadzki w budynku, przy założeniu projektowanego poziomu terenu -0,30m od poziomu posadzki w budynku magazynowo-garażowego. Zakłada się posadowienie fundamentów hali na gruncie rodzimym, powyżej poziomu występowania wody gruntowej, w strefie przemarzania wg PN-81/B-03020 do głębokości  $h_z \leq 1,20$  m. Obok budynku nie należy projektować wykopów lub dodatkowych obciążeń.

Dla określenia obliczeniowego oporu granicznego podłoża gruntowego, zgodnie z PN-81/B-03020, przyjęto, że fundament posadowiony jest na podłożu jednorodnym do głębokości równej 2B/B – szerokość stopy/ poniżej poziomu podstawy.

Jako podłoże gruntowe przyjęto piaski drobne z niewielką domieszką gliny w stanie plastycznym.

Stopy fundamentowe ram poprzecznych sprawdzono również dla minimalnych obciążeń obliczeniowych.

#### **3.4.14. Pokrycie dachu budynku magazynowo-garażowego**

Pokrycie dachu budynku z blach trapezowej powlekanej TR 50/260, bez ocieplenia gr. 0,75mm o ciężarze własnym /charakterystycznym/ nie przekraczającym 7,09 kg/m<sup>2</sup>.

Rynny i rury spustowe – z blachy powlekanej w kolorze poszycia dachowego R-120 i rur spustowych w ilości 11szt. Ø120.

#### **3.4.15. Ściany osłonowe budynku magazynowo-garażowego**

Ściany osłonowe zewnętrzne oraz wewnętrzne z blachy z blach trapezowej powlekanej TR 40/183 gr. 0.75mm o ciężarze własnym /charakterystycznym/ nie przekraczającym 8,04kg/m<sup>2</sup> mocowane do rygli na nity.

Wrota i drzwi kasetonowe typowe dostępne w handlu. Świetliki kalenicowy z poliwęglanu wielokomorowego na profilu stalowym należy wykonać w jednym skrzydle budynku o wymiarach podanym na przekroju technicznym kalenicowym wg rozwiązań proponowanych

przez firmę Hexagon z Ostrowi Mazowieckiej. Kształt świetlika półokrągły lub dopasowany do połaci dachowej wg uznania inwestora.

#### **3.4.16 Zabezpieczenia antykorozyjne**

Stalowe elementy konstrukcyjne należy zabezpieczyć antykorozyjnie powłokami malarskimi, po wcześniejszym oczyszczeniu podłoża stalowego do drugiego stopnia czystości.

Przewiduje się następujące powłoki malarskie w wytwórni konstrukcji stalowych:

-warstwa podkładowa: farba gruntująca przeciwrdzewna nałożona dwiema warstwami /zaleca się stosowanie farby ftalowej do gruntowania, przeciwrdzewnej, miniowej 60% i symbolu 3121-002-270/,

-warstwa nawierzchniowa: farba lub emalia nawierzchniowa ogólnego stosowania, nałożona dwiema lub trzema warstwami tak, aby łączna grubość pokrycia malarskiego wynosiła minimum 120  $\mu\text{m}$  /zaleca się stosowanie farby ftalowej nawierzchniowej ogólnego stosowania o symbolu 3151-000-XXX/.

Uszkodzone w czasie transportu lub montażu powłoki, malarskie, należy na budowie zabezpieczyć wyżej opisanymi powłokami malarskimi, stosując identyczny zestaw farb jaki zastosowano w wytwórni.

#### **Posadzka i opaska wzdłuż ścian budynku**

Posadzka betonowa warstwowa:

- podsypka z piasku, o grubości 20 cm,
- beton B10, o grubości 10 cm – tz. chudy beton,
- folia izolacyjna,
- styropian 5cm EPS 150
- beton C16/20 o grubości 15 cm – zaleca się wykonać zbrojenie krzyżowe z drutu gładkiego  $\varnothing 6$  o rozstawie oczek 30x30cm,

Wzdłuż ścian osłonowych, w pasie o szerokości 100 cm, wykonać pod posadzką ocieplenie z warstwy keramzytu o grubości 15 cm.

Opaska wzdłuż ścian budynku - z płyt chodnikowych 2x35x35, na zagęszczonej podsypce piaskowej o grubości min. 10 cm.

#### **Wyposażenie budowlano – instalacyjne**

Budynek wyposażony jest w instalację wentylacyjną wykonaną wg projektu oraz w instalację elektryczną wewnętrzną wykonaną wg odrębnego opracowania

#### **Warunki ochrony przeciwpożarowej**

Budynek magazynowo-garażowego o powierzchni użytkowej 429,3m<sup>2</sup> i wysokości użytkowej:

Przy ścianie – około 4,8m, w kalenicy – około 7,0 m, projektowana jest z elementów nie rozprzestrzeniających ognia: konstrukcja nośna – stalowa ; pokrycie dachu i ściany osłonowe – z blachy stalowej, posadzka betonowa.

Klasa odporności pożarowej budynku „E”.

Obciążenie ogniowe od 500 MJ/m<sup>2</sup> do 1000 MJ/m<sup>2</sup>.

Kategoria niebezpieczeństwa pożarowego III.

Budynek nie jest zagrożony wybuchem.

Należy zapewnić dojazd dla jednostki straży pożarnej.

Zabezpieczenie pożarowe magazynu: gaśnice wodnopianowe i proszkowe. Projektowany obiekt należy wyposażać w przeciwpożarowy wyłącznik prądu znajdujący się na zewnątrz budynku.

Po wykonaniu budynku należy:

- drogi i wyjścia ewakuacyjne, główny wyłącznik prądu, oraz podręczny sprzęt gaśniczy oznakować tabliczkami informacyjnymi
- wprowadzić zakaz palenia tytoniu i używania otwartego ognia,
- wykonać pomiary rezystencji izolacji i skuteczności zerowania instalacji elektrycznej

Opracował:  
Siemiatycze 2009.10.

A U T O R:  
2009.10.

## WYKAZ STOLAKI

### DO PROJEKTOWANEJ BUDOWY BUDYNKU MAGAZYNOWO-GARAŻOWEGO

- świetlik kalenicowy z poliwęglanu wielokomorowego na profilu stalowym  
długości 9,00 i 18,0m
- 

#### DRZWI

- brama garażowa segmentowe uchylne – o wym. 4,0x4,5m szt. 6
  - drzwi wewnętrzne konstrukcji stalowej wypełnione blacha wykonane na zamówienie o  
wym. 1,2 x 2,3m szt. 2
  - drzwi zewnętrzne aluminiowe typ. o wym. 1,2 x 2,3m
- 

schemat okien i drzwi wg zamówienia indywidualnego inwestora.

A U T O R:  
Siemiatycze 2009.10.

A U T O R:  
2009.10.

UKŁAD POMIWSZCZEŃ ORAZ ICH WYPOSAŻENIE  
TECHNOLOGICZNE I SANITARNE

Projektowana budowa budynku MAGAZYNOWO-GARAŻOWEGO przewidziana jest użytkowana przez inwestora. Głównie polegać będzie na garażowaniu sprzętu i urządzeń Zakładu.

Budynek parterowy konstrukcji stalowej obita blachą trapezową mocowana do rygli, kryty blachą trapezową na płatach stalowych. Wysokość użytkowa budynku 4,8m z tym, że wysokość bram (drzwi wjazdowych) 4,5m W skład budynku wchodzi następujące pomieszczenia sześć stanowisk garażowy z bezpośrednim wjazdem do budynku na maszyny i urządzenia samobieżne i dwa stanowiska pośrednie z przeznaczeniem na urządzenia podwieszane do innych maszyn. Pomieszczenie magazynowe przewidziane jest do składania drobnego sprzętu, podręcznego będącego w użytkowaniu ewentualnie w ramach zapasu.

Budynek będzie wyposażony tylko w instalację elektryczną z istniejącego przyłącza.

Budynek został zlokalizowany na działce częściowo zabudowanej.

Budynek będzie obsługiwać jedna osoba odpowiedzialna za jego utrzymanie.

OPRACOWAŁ:  
Siemiatycze 2009.10.

A U T O R: