

Exemplarz Archiwalny

ZAKŁAD DOKUMENTACJI I NADZORU
Zbigniew Pawłowski
Toruń, ul. Popiela Nr.12 m 17

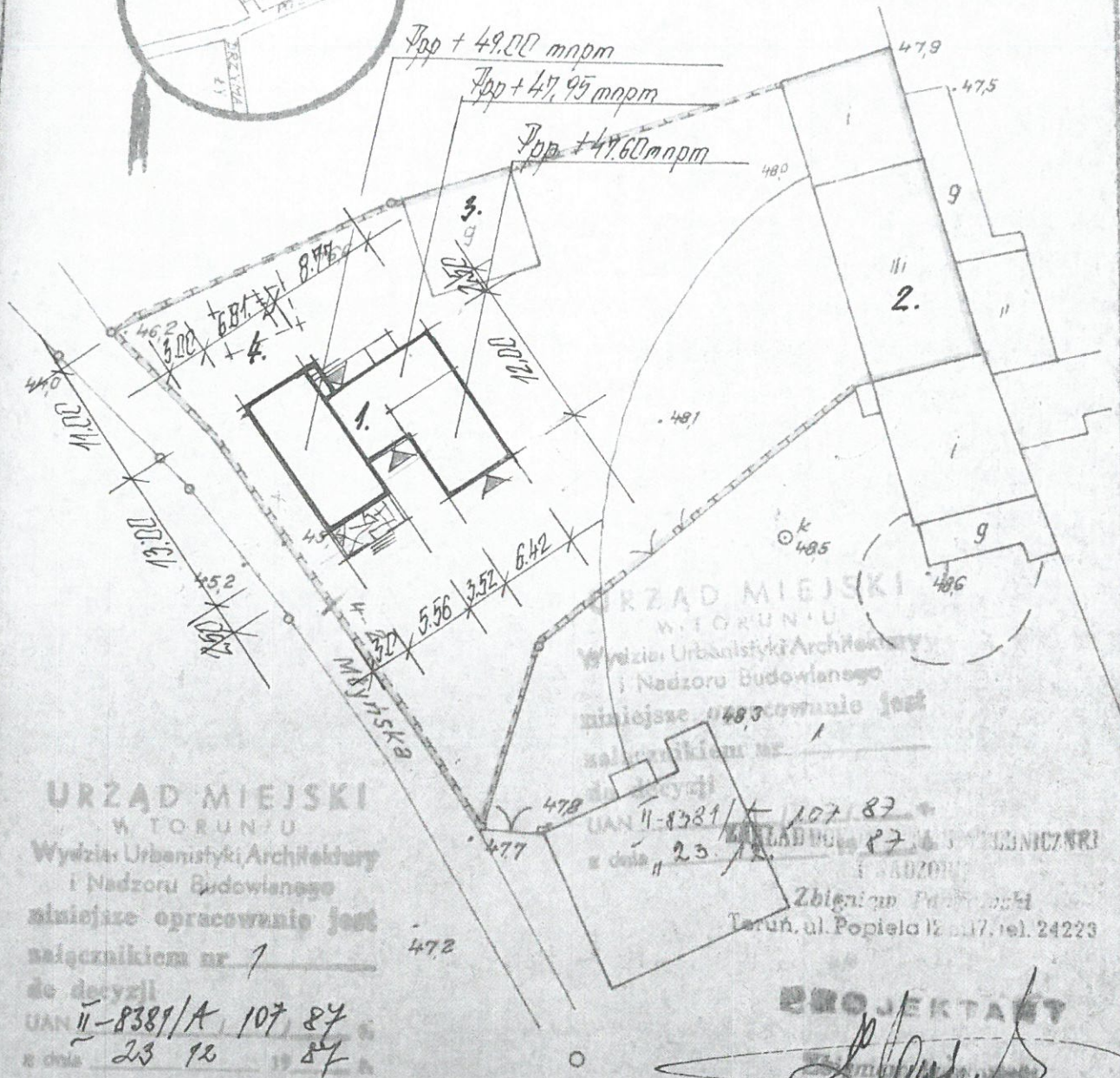
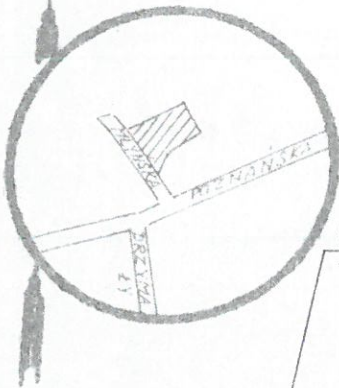
DOKUMENTACJA TECHNICZNA

Projekt.....techniczny adaptacji.....
Branża.....architektoniczna.....
Obiekt.....warsztat złotniczy.....
Miejscowość.....TORUŃ.....
Ulica.....Młyńska Nr.2-4.....
Inwestor.....Anna i Piotr Widuch.....
Nr. zlecenia.....I/043/85/86.....

LEGENDA =

1. Projektowany budynek mieszkalny
2. Istniejący warsztat srebrniczy
3. - " - garaż
4. - " - szambo przepływowe

SERIE ORIENTACYJNY



URZĄD MIEJSKI

W TORUNIU

Wydział Urbanistyki, Architektury

i Nadzoru Budowlanego

niniejsze opracowanie jest

załącznikiem nr 1

do decyzji

UAM II-8381/A 107 84

z dnia 23 12 84

URZĄD MIEJSKI
W TORUNIU
Wydział Urbanistyki, Architektury
i Nadzoru Budowlanego
niniejsze opracowanie jest
załącznikiem nr 1
do decyzji

UAM II-8381/A 107 84

z dnia 23 12 84

Zbigniew Papiński
Toruń, ul. Popieła 12, tel. 24223

PROJEKTANT

Reprodukcja wzbroniona

Plan sytuac.-wysok.

Skala 1: 500

Kopia

Z mapy zasadniczej

urupiniona pomiarem

z dnia

Nr obrębu

70

Nr arkusza mapy

167

Nr działki

6/3

pow. 1894 m²

Nr rej. grunt.

310

Nr rep. k.w.

26728

Właśc. wg ks. wiecz. Piotr Widuch

i żona Anna

Władający

SECRET

Władimir Rabiniski

Toruń, ul. Matejki 60

Załącznik nr 1 do decyzji

z dnia 23 12 84

Ks. rob. nr 6

Toruń

dnia 20 06 1986 r.

TORUŃ ul. Młyńska

nr 2-4



ZLECENIE Nr I/043/85/86

Rodzaj i stadium dokumentacji projekt techniczny adaptacji z rem. kap.

Obiekt i adres warsztat srebrniczo-złotniczy TORUŃ ul. Młyńska 2-4

Zleceniodawca, adres Anna i Piotr Widuch TORUŃ ul. Przy Skarpie Nr. 23 m4

Powierzchnia zabudowy 243,55 m² Kubatura 1.490,00 m³

Teczka zawiera:

- opis techniczny

- plan zagospodarowania

- rysunki projektu

- obliczenia konstrukcyjne

ZAKŁAD DOKUMENTACJI TECHNICZNEJ

Zbigniew Pawłowski
Toruń, ul. Popieła 12 m17, tel. 24223

Zweryfikowano

A U T O R Z Y

branża

/Podpis/

/imię i nazwisko uprawnienia/

Zbigniew Pawłowski

architektoniczna

upr. §11.ust.1.pkt.2.

Kierownik Zakładu

Kierownik Zakładu

Zbigniew Pawłowski

Up. §11.ust.1.pkt.2.

Nr ewid. 101/85

Toruń, dnia lipiec 1986 r.

--- ZŁOTNICZNY

do remontu istniejącego budynku warsztatu samochodowego
z adaptacją na warsztat złotniczo-srebrniczy w Toruniu
ul. Młyńska Nr.2-4

Investor : Anna i Piotr Widuch

I. Część ogólna

Istniejący budynek warsztatu samochodowego znajduje się na zapleczu ul. Poznańska 30/32 zarejestrowany pod Nr.2-4 ul. Mylińskiej sąsiaduje z budynkami gospodarczymi posesji przy ul. Poznańskiej Nr.26/28 a od strony północnej działki znajduje się mur ceglany grub. $1\frac{1}{2}$ cegły jak również od strony zachodniej. Wjazd na teren działki jest wspólny z właścicielami posesji przy ul. Poznańskiej Nr.30/32.

- Powierzchnia działki rzemieślniczej wynosi 1.894,00 m²
- Powierzchnia zabudowy budynku 243,55 "
- Kubatura warsztatu po adaptacji 1.490,00 m³

II. Program powierzchniowy warsztatu

A. Przyziemie:

- wiatra magazynowa	43,30 m ²
- pomieszczenie gospodarcze	10,26 "
- skład opału	17,44 "
- kotłownia c.o.	7,80 "
- wiatrołap	4,48 "
- pracownia srebrniczo-złotnicza	28,52 "
- " " "	19,32 "
- magazyn podręczny	9,66 "
- pokój przyjęć interesantów	21,80 "
- magazyn materiałów wartościowych	8,40 "
Razem:	170,98 m ²

B. Piętro:

- korytarz	12,30 m ²
- magazyn podręczny	11,40 "
- pokój socjalny	14,02 "
- szatnia	19,71 "
- jadalnia	12,33 "
- umywalnia	3,51 "
- w.c.	1,28 "
Razem:	74,55 m ²

III. Roboty remontowo - konstrukcyjne

W celu przeprowadzenia remontu kapitalnego z adaptacją na warsztat srebrno- złotniczy należy rozebrać elementy konstrukcyjne budynku:

- walącą się konstrukcję dachu drewnianą kleszczowo-płatwiową wraz z odeskowaniem i pokryciem papą
- szczytową ściankę kolankową od strony północnej splekaną w kilku miejscach
- wyburzyć istniejący walący się strop drewniany nagi
- wyburzyć koryta końskie z pierwszego okresu użytkowania
- dokonać przekuś ,wykuś otworów okiennych

W ramach robót remontowo- adaptacyjnych budynku warsztatu należy wykonać następujące prace:

Żawy fundamentowe budynku podechwycić w narożnikach i po środku z betonu żwirowego B-15 o szerokości 0,50 m i wysokości 0,80 m, w części magazynu dobudowy żawy wraz z poszerzeniem z betonu żwirowego B-10.

Izolacja nowych żaw 2 warstwami papy izolacyjnej na lepiku asfaltowym.

Uzupełnienie, pogrubienie i wykonanie nowych ścian należy wykonać z pustaków "Max" na zaprawie cementowo-wapiennej marki "15", z wykonanie nadproży w starych murach I NP osiatkowanych siatką Rabbitza.

Strop nad warsztatem ceramiczny systemu Ackermana o h-21 nad wiatą magazynową płyty kanałowe, stropodach systemu Ackermana wraz z więciami żelbetowymi. Nowe nadproża , podciąg, belki, schody wylewane "na mokro" z betonu żwirowego B-15.

Ocieplenie stropodachu warstwą gruzu gazobetonowego o grub. 5 - 30 cm, warstwa z płyt suprema grubości 5 cm wraz ze szlichtą cementową grub. 3 cm i dwukrotnym pokryciem papą asfaltową na lepiku "na gorąco".

W stropodachu zaprojektowano świetlik stalowy szklony szkłem zbrojonym dla oświetlenia klatki schodowej do części socjalnej. Obróbki, rynny i rury spustowe z bl. ocynkowanej łączzonej na rąbek stojący z polutowaniem lutem "60".

Uzupełnienie i tynki nowe cementowo-wapienne z zaprawy

marki "15" gładkie rodzaju III -go.

Stolarka okienna i drzwiowa typowa - okna plastikowe.
Posadzki i podłogi wykonać zgodnie ze szczegółowym określeniem dla poszczególnych pomieszczeń wykazanych na rzutach i przekroju.

Malowanie wewnętrzne trzykrotnie farbą wapienną, stolarka bębnowana na ciemno.

Tynki zewnętrzne nakrapiane teraboną w kolorze białym
Mury od strony północnej przekryć 3 warstwami dachówki ceramicznej karpiówki, same ściany otynkować i pomalować na biało. Zewnętrzny mur od strony ulicy Młyńskiej należy rozebrać ze względu na wybrzuszenia i ponownie pomurować otynkować "na gładko" i pomalować w kolorze białym.

IV. Wyposażenie budynku

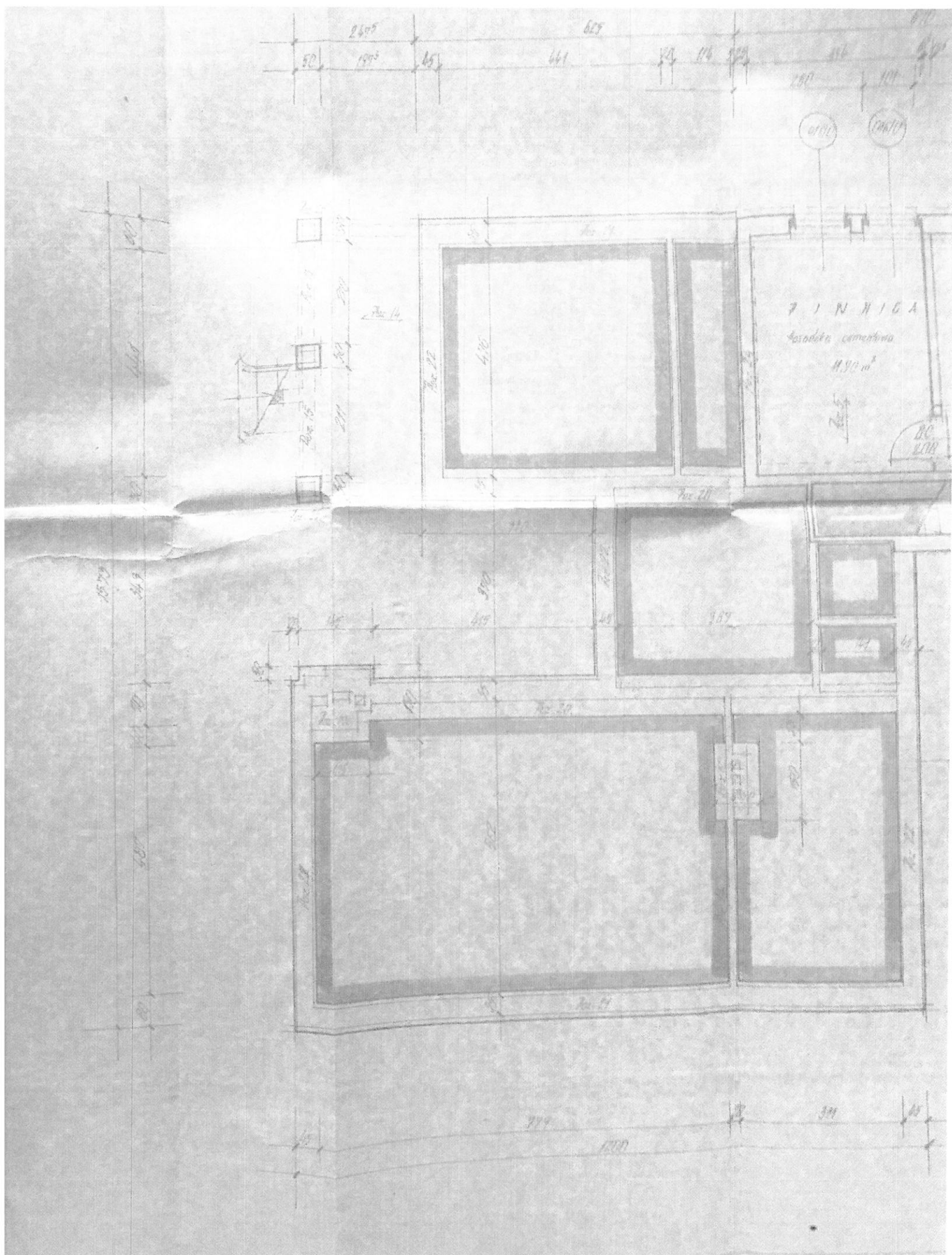
- wentylacja grawitacyjna
- " mechaniczna
- instalacja wod.-kan. z szambem dla tego regionu ulicy
- instalacja c.o. i c.w. wraz z kotłownią
- instalacja oświetleniowa
- instalacja siłowa
- instalacja słaboprądowa

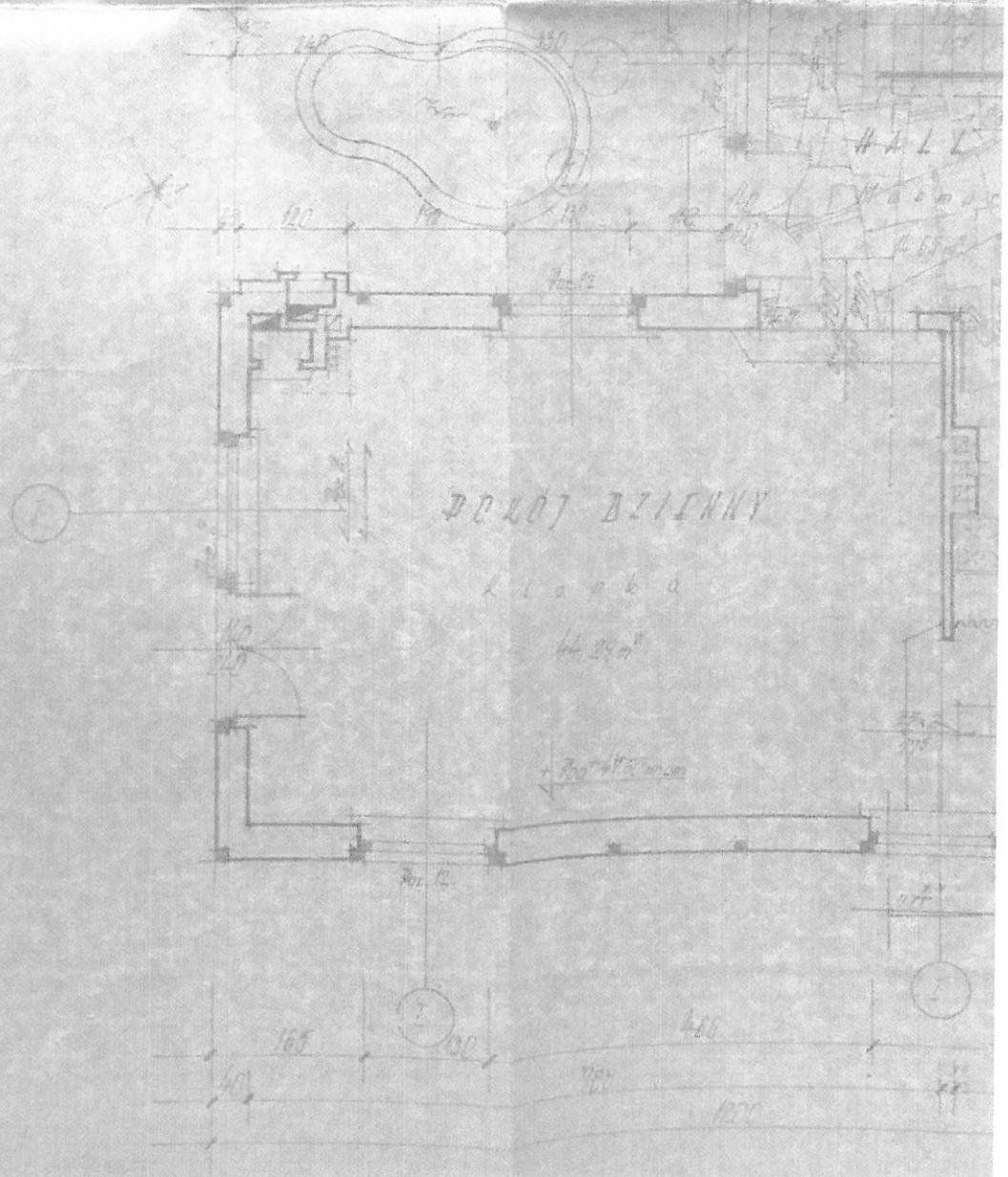
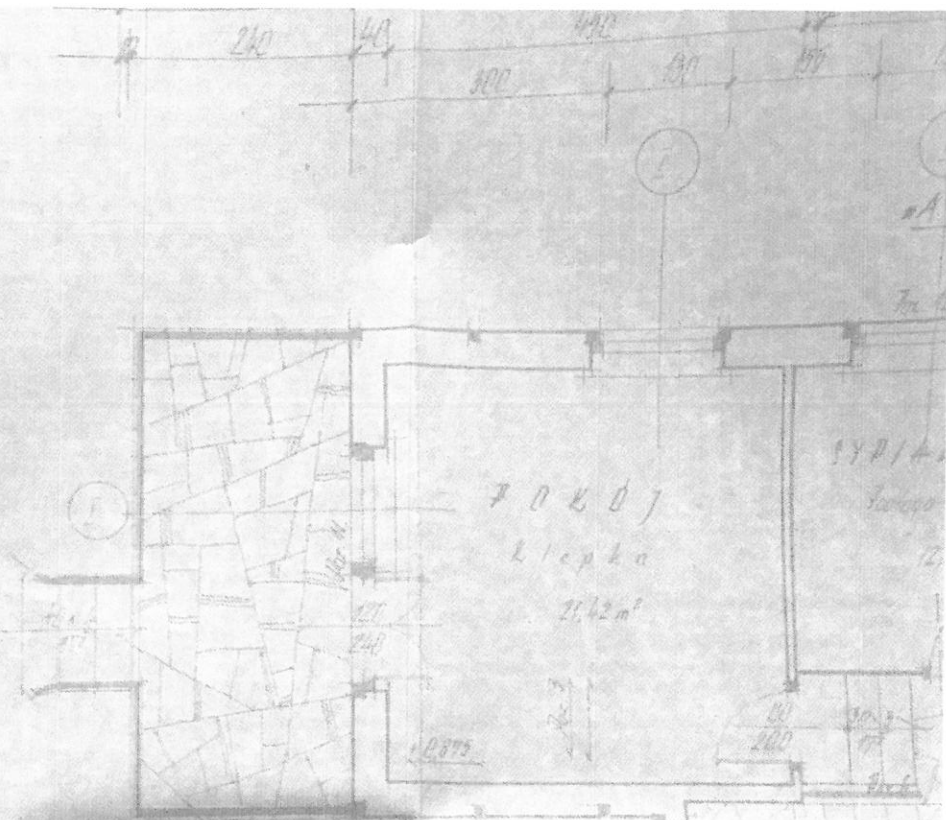
Sporządził :

Zbigniew Pawłowski

upr. §.11.ust.pkt.2.

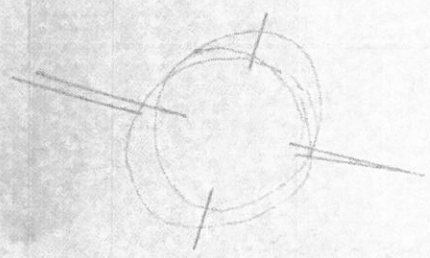
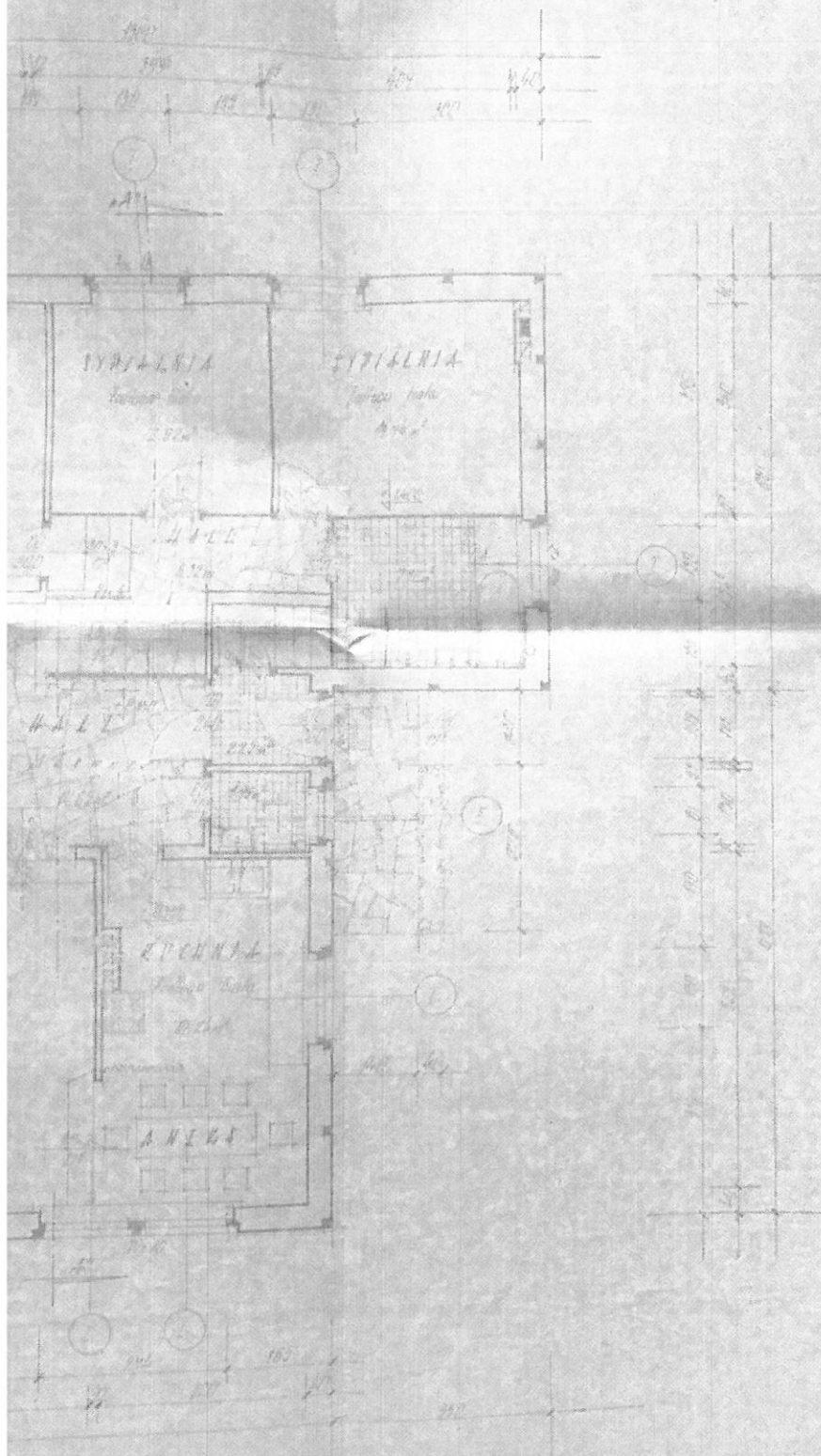
Toruń lipiec 1986 r.





2.

PLAN 142



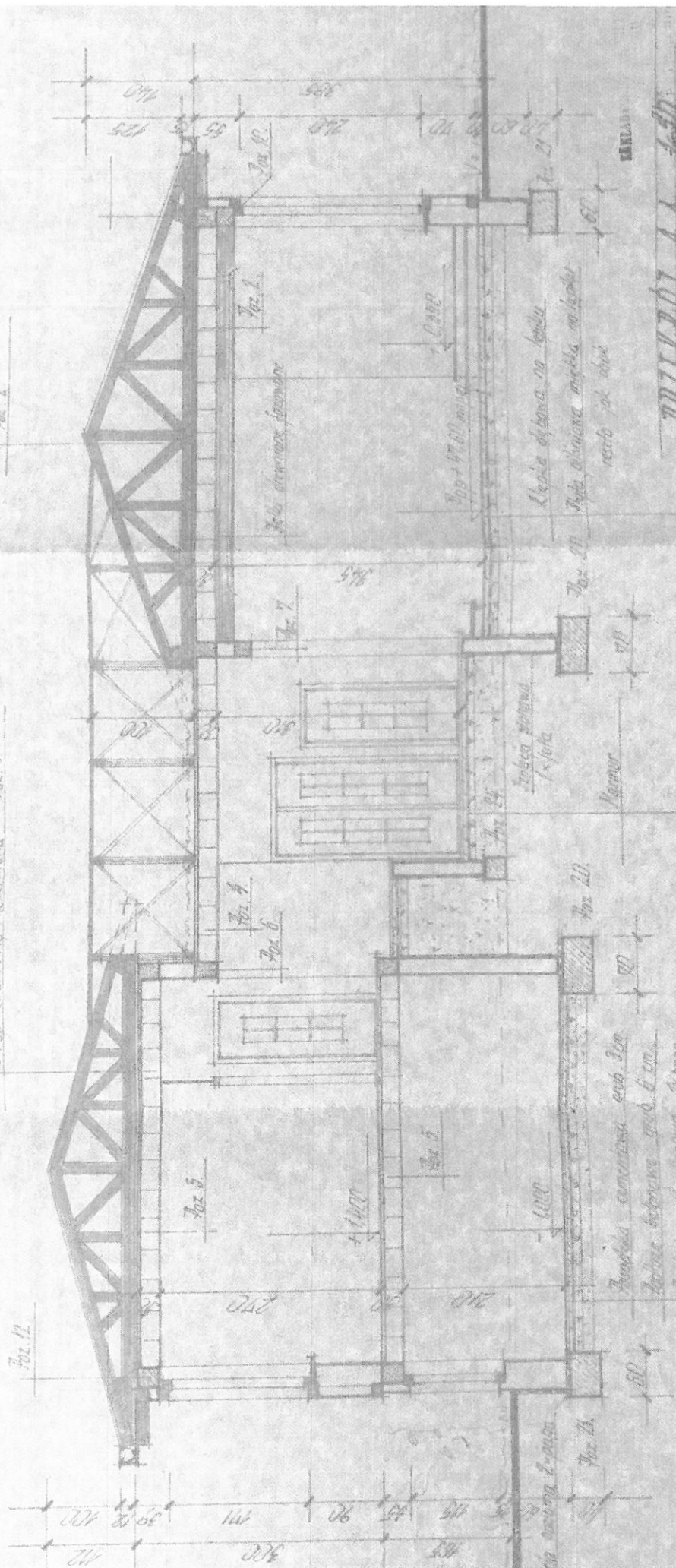
Земельный участок:

$$(4.00 \cdot 6.42) + (10.00 \cdot 5.50) + (6.00 \cdot 3.50) + (3.00 \cdot 4.00) = 116.62 \text{ м}^2$$

ПЛОЩАДЬ ПОТОЛКА 14.50

ПРОЕКТАНТ
Инженер-проектировщик
Зайцев В. В.
Трудовой институт
ул. Пушкина, д. 107, тел. 14024

Długość ścian na łączach dachowych 415
 (Należy zagać trzymaczki na łączach)
 Ciężkość ścian dachowych 19 mm
 Należy ścianki - cięć z dachem 91, 92 mm
 Zm. 1
 Ciężkość ścian zewnętrznych 80 mm
 Ścian zewnętrznych - Zm. 3



PROJEKT
 Długość ścian
 112 mm

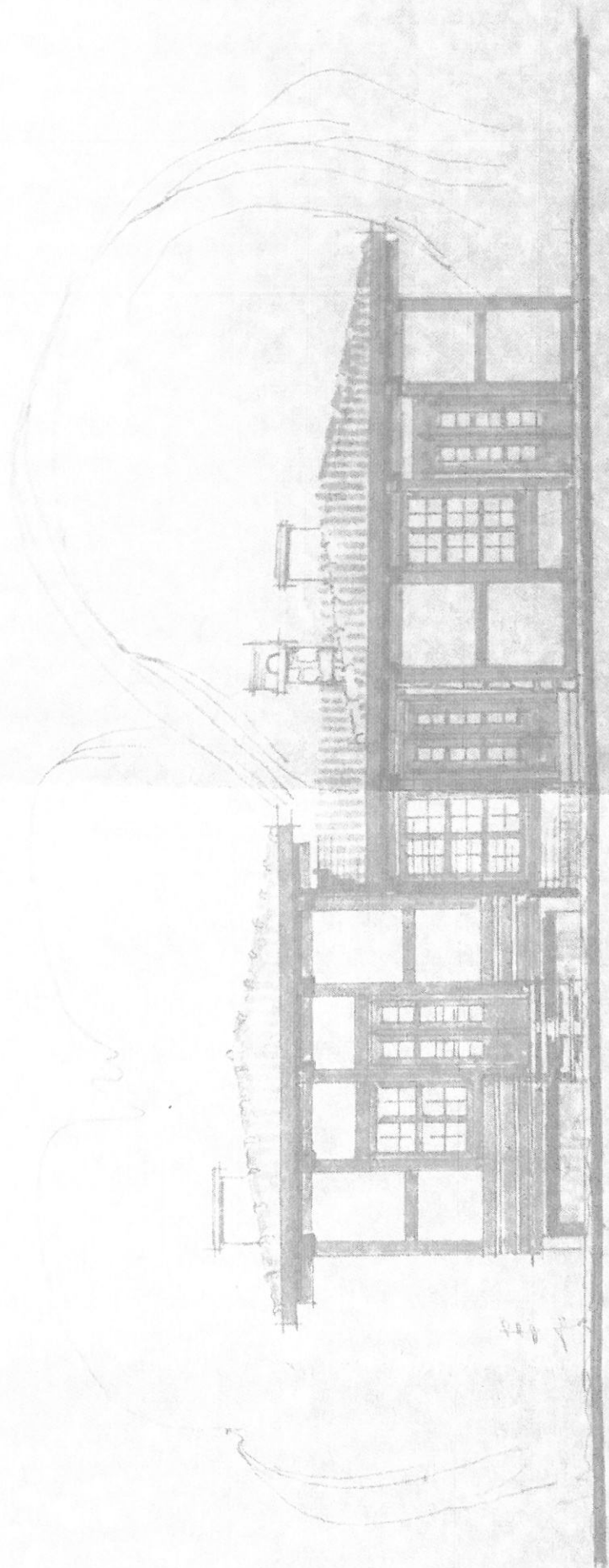
Długość ścian
 112 mm

Długość ścian
 112 mm

Długość ścian
 112 mm

Długość ścian
 112 mm

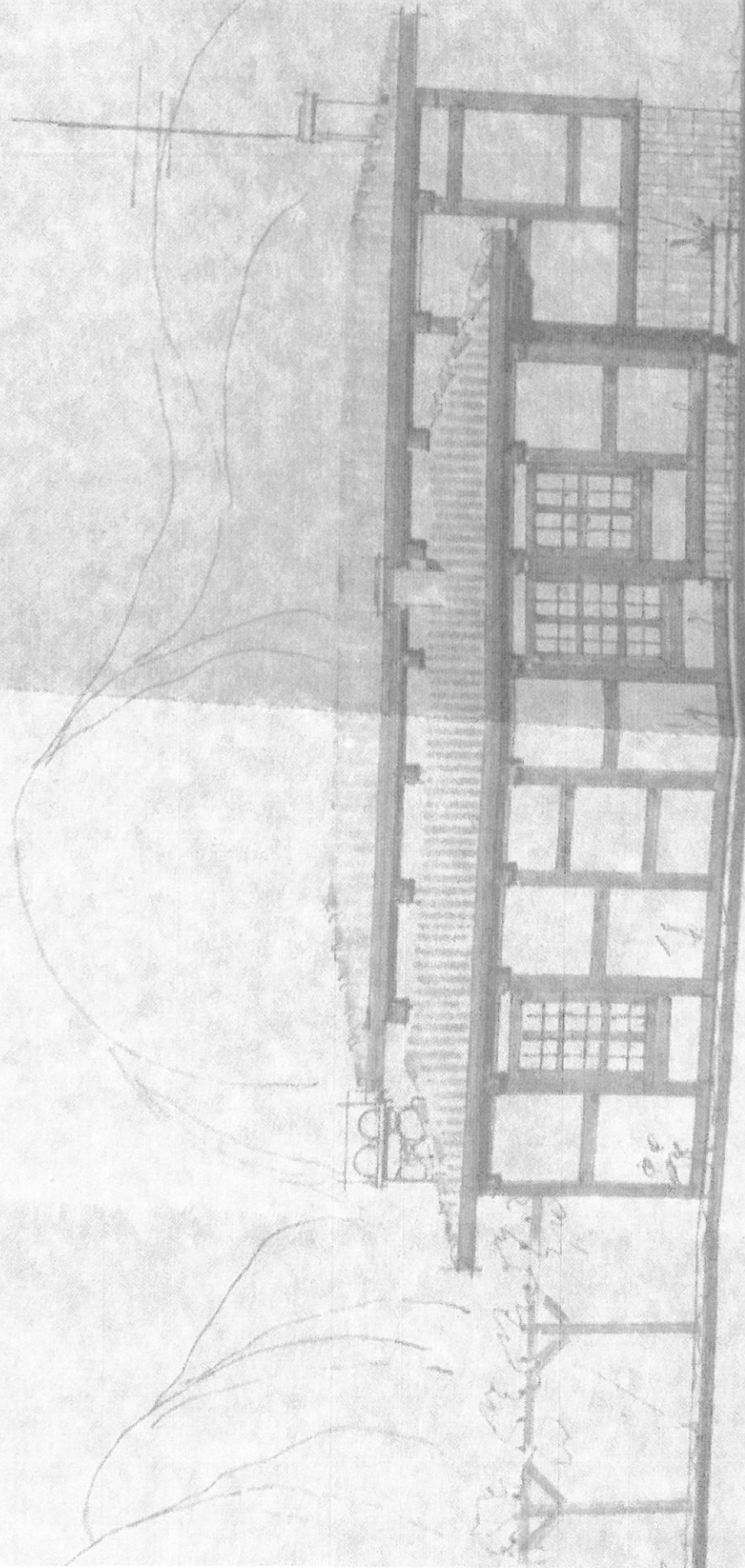
Długość ścian
 112 mm



ARCHITECTURE 1177M212

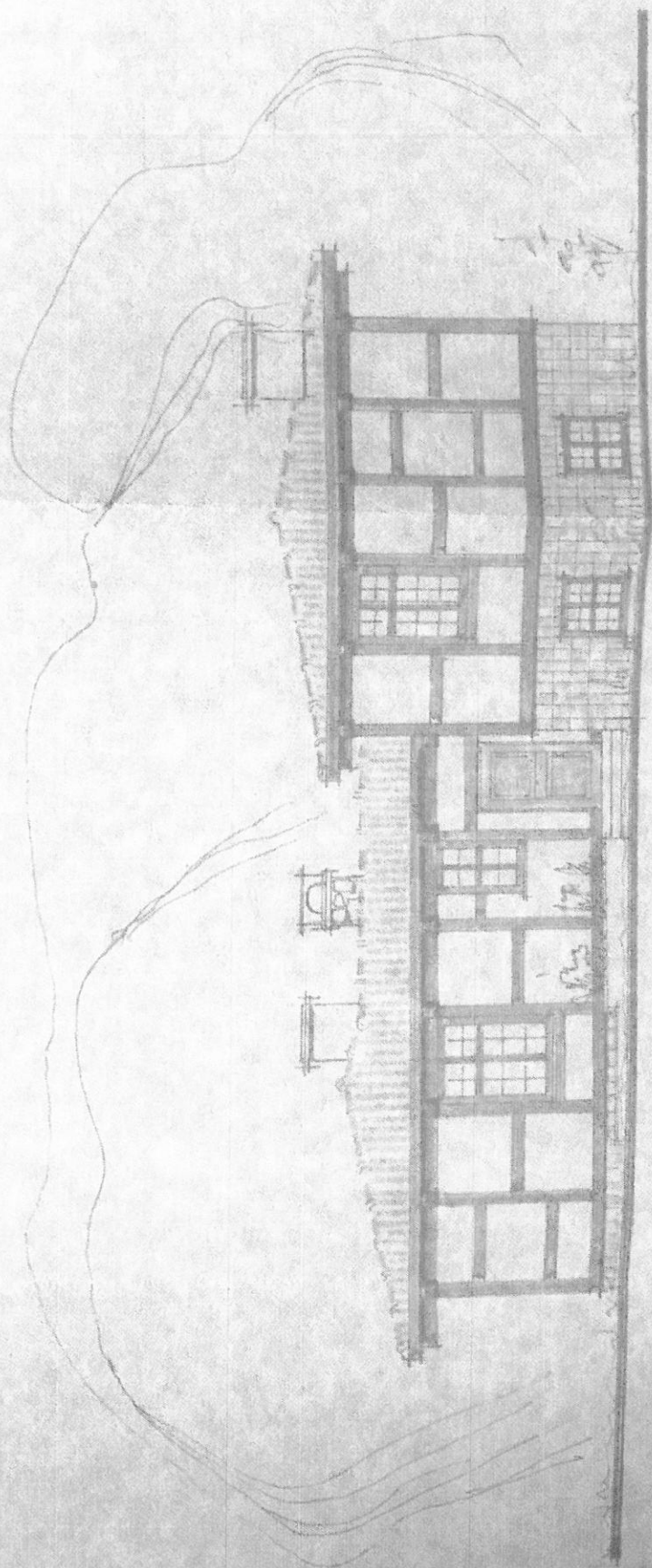
8041

1177



ELIWAŁA WISCHODNIA

1/120



WILNAJA DOLNOCNA

1-100

WILNAJA DOLNOCNA

Zbiór
Terut, ul. Po

OBLICZENIA KONSTRUKCYJNE

do projektu adaptacji warsztatu samochodowego na
warsztat złotniczy w Toruniu ul. Młyńska Nr. 2-4

Obliczenia przyjęto w/g następujących
norm:

PN-82/B-2000

PN-82/B-2001

PN-82/B-2002

PN-82/B-2003

PN-76/B-3264

Poz.1. Stropodach o $l = 5,71$ m

$$l = 5,71 \times 1,05 = 6,00 \text{ m}$$

Obciążenie:

- śniegiem	$0,44 \times 1,1 =$	$0,48 \text{ kN/m}^2$
- szlichtą	$0,22 \times 1,2 =$	$0,26 \text{ "}$
- płyty suprema	$0,08 \times 1,3 =$	$0,11 \text{ "}$
- warstwa ocieplająca	$0,21 \times 1,4 =$	$0,29 \text{ "}$
- strop Ackermana	$3,31 \times 1,1 =$	$3,67 \text{ "}$
- tynk	$0,18 \times 1,3 =$	$0,23 \text{ "}$

$$P_o = 5,04 \text{ kN/m}^2$$

$$M_o = 5,04 \times 6,00^2 \times 0,31 \times 0,125 = 7,03 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie:

$$h = 18 \text{ cm}, \quad h_o = 16 \text{ cm}, \quad b = 31 \text{ cm}, \quad B-15, \quad A-III$$

$$A = \frac{7,03}{0,31 \times 0,16^2} = 879$$

$$u = 0,49$$

$$F_a = 31 \times 16 \times 0,0049 = 2,43 \text{ cm}^2$$

Przyjęto $\phi 18$ co drugi pręt odgiąć ku górze w odległości 1,40 m
od podpór pod kątem 45° , strzemiona $\phi 4,5$ co 35 cm, lub płyty
kanałowe I/600/90 o wysokości 24 cm.

Poz.2. Stropodach o $l_0 = 5,32$ m

Przyjęto konstrukcyjnie jak w poz.1. ze względu na niewielką różnicę rozpiętości

Poz.3. Stropodach o $l_0 = 5,10$ m

$$l = 5,10 \times 1,05 = 5,36 \text{ m}$$

Obciążenia:

- śniegiem	$0,44 \times 1,1 =$	$0,48 \text{ kN/m}^2$
- szlichta	$0,22 \times 1,2 =$	$0,26 \text{ "}$
- płyty suprema	$0,08 \times 1,3 =$	$0,11 \text{ "}$
- warstwa ocieplająca	$0,21 \times 1,4 =$	$0,28 \text{ "}$
- płyta prefabrykowana	$3,31 \times 1,1 =$	$3,67 \text{ "}$

$$P_0 = 4,80 \text{ kN/m}^2$$

$$P_k = 4,80 \times 0,9 = 4,32 \text{ kN/m}^2$$

Przyjęto płytę wielootworową I/540/90 o wysokości 24 cm.

$$s = \frac{20,40}{5,76 \times 0,89} = 3,98 \text{ kN/cm}^2 \times 1,2 = 4,78 \text{ kN/cm}^2$$

Poz.4. Stropodach o $l_0 = 4,65$ m

$$l = 4,65 \times 1,05 = 4,88 \text{ m}$$

Obciążenie: jak w poz. 1.

$$5,04 \text{ kN/m}^2$$

$$M_0 = 5,04 \times 4,88^2 \times 0,31 \times 0,125 = 4,65 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie: jak w poz.1.

$$A = \frac{4,65}{0,31 \times 0,16^2} = 581$$

$$u = 0,34$$

$$F_a = 31 \times 16 \times 0,0034 = 1,69 \text{ cm}^2$$

Przyjęto 6 16 co drugi pręt odgiąć ku górze w odległości 1,00 m pod kątem 45° , strzemiona 4,5 co 35 cm.

Poz.5. Stropodach o $l_0 = 3,42$ m

Przyjęto konstrukcyjnie płyty kanałowe I/360/90 o wysokości 24 cm.

Poz.6. Strop o $l_0 = 5,71$ m

$$l = 5,71 \times 1,05 = 6,00 \text{ m}$$

Ociążenie:

- użytkowe	$4,56 \times 1,1 =$	$5,02 \text{ kN/m}^2$
- z podadzki	$0,36 \times 1,3 =$	$0,47 \text{ "}$
- strop Ackermana	$2,95 \times 1,1 =$	$3,25 \text{ "}$
- tynki	$0,18 \times 1,1 =$	$0,22 \text{ "}$
		$8,96 \text{ kN/m}^2$

$$M_0 = 8,96 \times 6,00^2 \times 0,31 \times 0,125 = 12,50 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie:

$$h = 18 \text{ cm}, \quad h_0 = 16 \text{ cm}, \quad b = 31 \text{ cm}, \quad B-15, \quad A-III$$

$$A = \frac{12,50}{0,31 \times 0,16^2} = 1563 \quad u = 0,60$$

$$F_a = 31 \times 16 \times 0,0060 = 2,98 \text{ cm}^2$$

Przyjęto ϕ 20 co drugi pręt odgiąć na ścinanie w odległości 1,40 m od podpór pod kątem 45° , strzemiona ϕ 6 co 33 cm lub płyty kanałowe II/600/90 o wysokości 24 cm.

Poz.7. Strop o $l_0 = 5,32$ m

Przyjęto konstrukcyjnie jak w poz.6 ze względu na niewielką różnicę w rozpiętości.

Poz.8. Strop o $l_0 = 4,65$ m

$$l = 4,65 \times 1,05 = 4,88 \text{ m}$$

Ociążenie: jak w poz.6.

$$8,96 \text{ kN/m}^2$$

$$M_0 = 8,96 \times 4,88^2 \times 0,31 \times 0,125 = 8,27 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie: jak w poz.6

$$A = \frac{8,27}{0,31 \times 0,16^2} = 1034 \quad u = 0,54$$

$$F_a = 31 \times 16 \times 0,0054 = 2,68 \text{ cm}^2$$

Przyjęto ϕ 18 reszta jak w poz. 4

Poz.9. Żebro w stropie o $l_0 = 4,25$ m

Przyjęto konstrukcyjnie 4 ϕ 16 + 2 ϕ 10 górą, 2 ϕ 16 odgiąć ku górze w odległości 0,90 m od podpór pod kątem 45° , strzemiona ϕ 4,5 co 20 cm zagęszczając przy podporach.

$h = 25$ cm, $b = 25$ cm, B-15, A-III i A-0

Poz.10. Podciąg o $l_0 = 2,80$ m

$$l = 2,80 \times 1,05 = 2,94 \text{ m}$$

Obciążenia:

$$- \text{ze stropodachu } (5,71+4,65) \times 0,5 \times 5,04 \times 1,1 = 28,72 \text{ kN/cm}$$

$$- \text{ciężar własny } 0,25 \times 0,35 \times 23,50 \times 1,1 = 2,26 \text{ "}$$

$$g = 30,98 \text{ kN/cm}$$

$$M_0 = 30,98 \times 2,94^2 \times 0,125 = 33,47 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie:

$$h = 40 \text{ cm}, h_0 = 37 \text{ cm}, b = 25 \text{ cm}, \text{ B-15, A-III i A-0}$$

$$A = \frac{33,47}{0,25 \times 0,37^2} = 984 \quad u = 0,56$$

$$F_a = 24 \times 37 \times 0,0056 = 5,18 \text{ cm}^2$$

Przyjęto 4 ϕ 14 + 2 ϕ 12 górą, 2 ϕ 14 odgiąć ku górze w odległości 0,60 m od podpór pod kątem 45° , strzemiona ϕ 6 co 18 cm.

Poz.11. Daszek nad wejściem

Przyjęto konstrukcyjnie ϕ 12 co 15 cm pręty rozdzielcze ϕ 8 co 30 cm, $h = 7$ cm, B-15, A-0

Poz.12. Nadproże o $l_0 = 2,31 + 2 \times 8 = 2,47$ m

$$l = 2,47 \times 1,05 = 2,59 \text{ m}$$

$$38,60 \text{ kN/m}$$

Obciążenie:

$$M_0 = 38,60 \times 2,59^2 \times 0,125 = 32,37 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie: jak wyżej

$$A = \frac{32,37}{0,30 \times 0,32^2} = 0,054 \quad u = 0,60$$

$$F_a = 30 \times 32 \times 0,0060 = 5,76 \text{ cm}^2$$

Przyjęto 4 ł 14 + 2 ł 10, 2 ł 14 odgiąć ku górze w odległości 0,65 m od podpór, strzemiona ł 4,5 co 20 cm.

Poz.12.1. Nadproża jw. w starym murze

Przyjęto konstrukcyjnie 3INP120

Poz.13. Nadproże o $l_0 = 1,71 + 2 \times 8 = 1,87$ m

$$l = 1,87 \times 1,05 = 1,96 \text{ m}$$

Obciążenie: jak wyżej

$$M_0 = 38,60 \times 1,96^2 \times 0,125 = 18,54 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie: jak wyżej

$$A = \frac{18,54}{0,30 \times 0,32^2} = 604$$

$$u = 0,34$$

$$F_a = 30 \times 32 \times 0,0034 = 3,26 \text{ cm}^2$$

Przyjęto 3 ł 12 + 2 ł 10 górą, 1 ł 12 odgiąć ku górze w odległości 0,40 m od podpór, strzemiona ł 4,5 co 18 cm.

Poz.13.1. Nadproże o $l_0 = 1,71$ w starym murze

Przyjęto konstrukcyjnie 5I100

Poz.14. Nadproża o $l_0 = 1,41 + 2 \times 8 = 1,57$ m

$$l = 1,57 \times 1,05 = 1,65 \text{ m}$$

Obciążenie: jak wyżej

$$M_0 = 38,60 \times 1,65^2 \times 0,125 = 13,14 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie: jak wyżej

$$A = \frac{13,14}{0,30 \times 0,32^2} = 428$$

$$u = 0,25$$

$$F_a = 30 \times 32 \times 0,0025 = 2,40 \text{ cm}^2$$

Przyjęto 3 ł 12 + 2 ł 10 górą, 1 ł 12 odgiąć ku górze w odległości 0,60 m od podpór, strzemiona ł 4,5 co 22 cm.

Poz.15. Nadproże o l_0 do $1,05 + 2 \times 8 = 1,21$ m

Przyjęto konstrukcyjnie 3 ϕ 10 + 2 ϕ 8 górą lub beleczki
L-19

Poz.15.1. Nadproże jw. w starym murze

Przyjęto konstrukcyjnie 3I100

Poz.16. Wieńce

Przyjęto konstrukcyjnie 4 ϕ 10, strzemiona ϕ 4,5 co 22 cm,
B-15, A-0

Poz.17. Wieńce z gzymsem o $l_0 = 0,40$ m

Przyjęto konstrukcyjnie 4 ϕ 10, strzemiona ϕ 6 co 16 cm z
wyprowadzeniem końca w gzyms, $h = 7$ cm, B-15, A-0

Poz.18. Schody

Obciążenie:

$$\operatorname{tg} \alpha = \frac{18}{27} = 0,6667$$

$$\alpha = 33^{\circ}69'$$

$$\sin \alpha = 0,5547$$

$$\cos \alpha = 0,832$$

Obciążenie obliczeniowe:

- c. płyty	$0,12 \times 23,5 \times 0,832 \times 1,1 =$	2,58 kN/m ²
- ze stopni	$0,18 \times 22,6 \times 0,5 \times 1,1 =$	2,34 "
- c. lastriko	$(0,18 + 0,27) \times 0,13 \times 21,5 \times 1,3 =$	0,38 "
- c. tynku	$0,015 \times 18,6 \times 0,832 \times 1,5 =$	0,30 "
- c. użytkowy	$2,94 \times 1,5 =$	3,82 "

$$P_0 = 9,42 \text{ kN/m}^2$$

$$l = 2,80 \times 1,025 - 0,5 = 2,37 \text{ m}$$

$$M_0 = 9,42 \times 2,37^2 \times 0,125 = 6,61 \text{ kNm}$$

Wymiarowanie:

$$h = 12 \text{ cm}, \quad h_0 = 10 \text{ cm}, \quad \text{B-15, A-I}$$

$$A = \frac{6,61}{1,20 \times 0,10^2} = 551$$

$$\mu = 0,31$$

Przyjęto ϕ 12 co 25 cm, pręty rozdzielcze ϕ 6 co 30 cm.

$$I_a = 120 \times 10 \times 0,0031 = 3,72 \text{ cm}^2$$

Przyjęto ϕ 12 co 25 cm, pręty rozdzielcze ϕ 6 co 30 cm.

Poz.19. Ławy nieobciążone

Przyję to konstrukcyjnie o $h = 0,40 \text{ m}$, $b = 0,50 \text{ m}$, A-10

Poz.20. Ławy obciążone

Nacisk na ławę wynosi

75,10 kN/mb

Potrzebna szerokość ławy:

$$b = \frac{75,10}{123,12} = 0,61 \text{ m}$$

Wymiarowanie:

$h = 0,40 \text{ m}$, $b = 0,60 \text{ m}$, B-10, A-0

Zbrojenie 3 ϕ 8 wzdłuż i poprzecznie ϕ 6 co 45 cm.

Uwaga: Ławy budynku warsztatu wzmocnić w narożnikach i pośrodku
ścian zachodniej z betonu żwirowego B-15
o szerokości 0,50 m i wysokości 0,80 m

Sporządził:

Zbigniew Pawłowski

upr. §11. ust. 1. pkt. 2.

Toruń, lipiec 1986