

EKSPERTYZA TECHNICZNA

Nr. opr. 31/K/2017

STRONA TYTUŁOWA



TEMAT: Ekspertyza sali gimnastycznej wraz z łącznikiem budynku
Szkoły Podstawowej nr. 5

ZLECENIODAWCA: Gmina Krosno, ul. Lwowska 28a, 38-400 Krosno

LOKALIZACJA: Krosno, ul. Grunwaldzka, działka o nr. ewid. 744, 743, 742, 736/2

mgr inż. **ROBERT CZECH**

upr. bud. do projektowania i kierowania
robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid. 85/99 i 27/98

Autor opracowania:

27.12.2017

Zawartość opracowania:

1. Podstawa formalna opracowania oceny stanu technicznego.
2. Cel i zakres opracowania.
3. Opis techniczny – stan istniejący.
4. Opis poszczególnych elementów budynku – ocena stanu technicznego
5. Podsumowanie oceny stanu technicznego.
6. Załączona dokumentacja fotograficzna obrazująca stan techniczny.
7. Uprawnienia budowlane autora oceny stanu technicznego.

Ocena stanu technicznego zawiera łącznie 25 kolejno ponumerowanych stron.

1. PODSTAWA FORMALNA OPRACOWANIA OCENY STANU TECHNICZNEGO.

- Zlecenie na opracowanie ekspertyzy budynku sali gimnastycznej wraz z przewiązką Szkoły Podstawowej nr. 5 w związku z wystąpieniem uszkodzeń.
- Dokumentacja projektowa, dziennik budowy.
- Wizja w terenie i dokonane niezbędne pomiary wraz z dokumentacją fotograficzną – grudzień 2017 r.
- Normy, przepisy prawne i literatura,

2. CEL I ZAKRES OPRACOWANIA.

Celem opracowania jest wykonanie ekspertyzy stanu technicznego w związku z wystąpieniem uszkodzeń w tym określenie wpływu uszkodzeń na funkcjonowanie obiektu.

3. OPIS TECHNICZNY – STAN ISTNIEJĄCY

Opis ogólny

Budynek zrealizowany jest jako wolnostojący, nie podpiwniczony, zlokalizowany w sąsiedztwie istniejącego budynku Szkoły Podstawowej. Budynek sali gimnastycznej w części głównej (areny boiska sportowego) jest budynkiem jednokondygnacyjnym o wysokości do 11,50m, w części łącznika gdzie zlokalizowano zaplecze szatniowo – sanitarne jest budynkiem jednokondygnacyjnym o wysokości do 4,50m.

Budynek sali gimnastycznej zlokalizowany jest północno-wschodniej części działki, główne wejście do budynku sali gimnastycznej zlokalizowano od południowo - zachodniej strony. Budynek od strony południowej sąsiaduje z istniejącym budynkiem szkoły.

Budynek sali gimnastycznej obejmuje: salę sportową z areną boiska sportowego o wymiarach 18,30x36,60m, zaplecze szatniowo - sanitarne, zaplecze socjalne nauczycieli WF, magazyn sprzętu sportowego oraz łącznik pomiędzy budynkiem szkoły z projektowanym budynkiem sali gimnastycznej. Główne wejście do budynku sali gimnastycznej zlokalizowano od budynku szkoły, zapewniając niezależny dostęp z terenu oraz dostęp z budynku szkoły poprzez łącznik. Przy wejściu do budynku sali umieszczono pochylnie służące osobom niepełnosprawnym. W obiekcie zapewniono możliwość użytkowania przez osoby niepełnosprawne, zapewniono możliwość korzystania z części sportowej oraz zaplecza szatniowo - sanitarnego.

Budynek zaprojektowano w technologii tradycyjnej murowanej. W części zaplecza szatniowo - sanitarnego ze stropem żelbetowym. Stropy budynku opierają się na ścianach zewnętrznych z bloczków betonu komórkowego grubości 30cm oraz wewnętrznych ścianach grubości 24cm. Budynek w części głównej - areny boiska sportowego przykryty jest dachem dwuspadowym. W części zaplecza szatniowo - sanitarnego oraz łącznika dachem jednospadowym, wykonanym nad stropem żelbetowym. Posadowienie budynku zaprojektowano na żelbetowych ławach i stopach fundamentowych.

Budynek został zrealizowany w okresie od listopada 2010r. do marca 2012r.

4. Opis poszczególnych elementów budynku – ocena stanu technicznego

- Fundamenty budynku

Fundamenty projektowane są jako żelbetowe ławy i stopy fundamentowe, posadowione na

głębokości minimum 2,5m poniżej poziomu terenu z uwagi na niekorzystne warunki gruntowe.

Stan techniczny fundamentów dobry.

- Ściany zagłębione w gruncie

Przyjęto z bloczków betonowych oraz jako ściany żelbetowe grubości 30cm ocieplone styropianem M30 grubości 8cm. Stan techniczny ocenia się jako dobry.

- Ściany

Ściany zewnętrzne nośne: z bloczków betonu komórkowego gr. 30cm ocieplone styropianem grubości 12cm.

Ściany wewnętrzne nośne z bloczków betonu komórkowego gr. 24cm.

Ściany działowe z bloczków betonu komórkowego gr. 18; 12cm.

Ogólny stan techniczny ścian ocenia się jako dobry, występują miejscowe pęknięcia i zarysowania.

- Strop

Strop nad przewiązką jako płyta żelbetowa. Strop połączony ze ścianą za pomocą wieńców żelbetowych w dobrym stanie technicznym.

W kilku miejscach widoczne ślady wilgoci na skutek nieszczelności pokrycia i przeciekającej wody.

- Nadproża – Nadproża nad drzwiami prefabrykowane z belek L 19. Przy większych rozpiętościach, nadproża wykonane jako belki żelbetowe. Obecny stan techniczny dobry.

- Klatki schodowe - biegi schodowe wewnętrzne żelbetowe monolityczne.

Pochylnie zewnętrzne wykonane z palisady betonowej wykończonej kostką betonową. Schody zewnętrzne jako żelbetowe monolityczne. Stan techniczny schodów wewnętrznych dobry, przy schodach zewnętrznych widoczne obniżenie poziomu ok. 4cm na skutek osiadania gruntu.

- Dach, konstrukcja, pokrycie – Dach areny boiska sportowego o konstrukcji nośnej w postaci dźwigarów z ściąganiem i przekryciem z blachy cynkowo - tytanowej. W części zaplecza szatniowo - sanitarnego oraz łącznika dach wykonany w oparciu o konstrukcję krokwiowo - płatwiową z przekryciem z blachy cynkowo - tytanowej.

Stan techniczny głównych elementów nośnych dachu dobry. Pokrycie nad przewiązką w złym stanie technicznym, posiada liczne miejsca nieszczelności.

- Kominy - wykonane z zastosowaniem pustaków wentylacyjnych omurowanych cegłą pełną na zaprawie cementowo - wapiennej. Komin spalinowy wykonany z kształtek kominowych spalinowych. Przewody w dobrym stanie technicznym.

- Izolacja przeciwwilgociowa pozioma –

Izolacja na podłożu betonowym pod ławami fundamentowymi - 1x papa termozgrzewalna. Warstwa z folii PE ułożona pod izolacją termiczną posadzki przyziemia. Stan techniczny ocenia się na dobry z uwagi na brak śladów świadczących o niewystarczającej izolacji przeciwwilgociowej.

- Izolacja przeciwwilgociowa pionowa

Izolacja pionowa ścian fundamentowych do połączenia z izolacją poziomą w cokole budynku wykonana z powłok mas bitumicznych. Stan techniczny ocenia się na dobry z uwagi na brak śladów świadczących o niewystarczającej izolacji przeciwwilgociowej.

- Izolacja termiczna ścian zewnętrznych – Ocieplenie elementów konstrukcyjnych od zewnątrz (wieńce, nadproża) wykonano ze styropianu grubości 12 cm.

- Izolacja termiczna stropu żelbetowego – Ocieplenie stropu poddasz z płyt wełny mineralnej grubości 18,0cm.

- Tynki wewnętrzne – cementowo-wapienne.

- Okładziny zewnętrzne ścian– Elewacje w części wykończone jako tynkowane - tynk cienkowarstwowy systemowy, częściowo z blachy cynkowo - tytanowej oraz z cegły klinkierowej. Stan techniczny dobry.

- Cokół - Płyty styropianowe + tynk mineralny cienkowarstwowy, mozaikowy. Stan techniczny na elewacji sali gimnastycznej od strony północnej i wschodniej oraz na fragmencie przewiazki od strony zachodniej zły, wymaga naprawy.

5. PODSUMOWANIE OCENY STANU TECHNICZNEGO POD WZGLĘDEM WYSTĘPUJĄCYCH USZKODZEŃ:

5.1 Pęknięcia ścian przewiazki.

Pęknięcia poziome widoczne na poziomie połączenia górnej płaszczyzny ściany fundamentowej z ścianą kondygnacji parteru. W obrębie tego pęknięcia zanotowano odkształcenie ściany zagłębionej w gruncie od 0 do ok. 4,5mm. Odkształcenie narasta stopniowo począwszy od góry biegu schodowego. Schody pełnia w tym przypadku rolę usztywnienia.

W tym zakresie przeanalizowano dokumentację techniczną zapisy w dzienniku budowy, dokumentację badań podłoża gruntowego.

Z dokumentacji badań geotechnicznych „Terenu pod budowę sali gimnastycznej wraz z łącznikiem przy Szkole Podstawowej nr 5” wykonana przez HGS-EKO mgr inż. Roman Piskalo wynika, że:

- Podłoże budowlane i gruntowe w miejscu lokalizacji sali gimnastycznej budują deluwialne uwarstwione gliny pylaste o konsystencji plastycznej. Warstwy glin pylastych zalegają od powierzchni terenu lub pod nasypami i posiadają miąższość od 3,4-5,0m.

- Wody gruntowe na badanym terenie występują w formie wód zawieszonych na warstwie glin pylastych i głębokości 1,6 - 2,2m ppt. Zwierciadło wody w okresie badań stabilizowało się na głębokości 0,8-1,8m ppt. Stałe poziomy wód gruntowych występują w obrębie zwietrzelin skał piaskowca i łupka oraz w spękaniach i szczelinach skalnych. Poziom wód podziemnych nawiercony został na głębokości 3,6-4,3m ppt. Przedmiotowy teren charakteryzuje się słabym odpływem wód opadowych.

- Bezpośrednie posadowienie fundamentów budynku było możliwe na warstwie nr. II- glina pylasta zwięzła o konsystencji plastycznej na pograniczu twardoplastycznej i stabilizacyjnej podsypce żwirowej. Płytkie posadowienie fundamentów wymagało wg. opracowania wymiany gruntu do stropu glin pylastych zwięzłych i zastosowaniu czynnej żwirowej poduszki gruntowej lub fundamentowania budynku na fundamentach ciągłych i wieńcach żelbetowych. W związku z powyższym fundamenty zaprojektowano jako stopy i ławy fundamentowe posadowione na głębokości 2,5 m pod poziomem terenu, na poduszce żwirowej gr. 40cm oraz warstwie chudego betonu gr.10cm.

Poziom ław fundamentowych łącznika przy budynku szkoły z uwagi na różnicę poziomów został obniżony schodkowo do poziomu istniejących fundamentów.

W dokumentacji projektowej w miejscu gdzie występują uszkodzenia w postaci pęknięć założono typowe ławy fundamentowe i ściany betonowe, nie występują natomiast rdzenie lub dodatkowe zbrojenie pionowe ścian. Z uwagi na zagłębienie ścian i zejście do niższej kondygnacji należało w tym miejscu uwzględnić napór gruntu i pracę zagłębionej ściany jako ściany oporowej. **Występujące obecnie pęknięcia wynikające z naporu gruntu na część zagłębioną są niegroźne na bezpieczną pracę konstrukcji, zaleca się obserwację tych miejsc w trakcie rocznych przeglądów okresowych.**

Dodatkowo w tej części budynku występują zarysowania ukośne ścian biegnące od narożników okien będące wynikiem naturalnych naprężeń i wynikają z osiadania budynku w okresie kilku lat po zakończeniu budowy. Z analizy przebiegu tych rys stwierdzono nierównomierne osiadanie w tej części, dopuszcza się również wpływ niewystarczającej dylatacji pomiędzy nową przewiązką a istniejącą częścią budynku.. Konsekwencją tych odkształceń i pęknięć ścian są odpadające płytki na nadprożu okiennym przewiązki od strony zachodniej.

Zaleca się wykonanie naprawy pęknięć zgodnie z systemem i technologią dedykowaną do tego typu prac. Proponuje się użycie elastycznych mas szpachlowych z dodatkiem włókien np. szklanych.

5.2 Pęknięcia ścian sali gimnastycznej.

Występują zarysowania ukośne ścian biegnące od narożników okien oraz na styku różnych materiałów (beton komórkowy, żelbet) będące wynikiem naturalnych naprężeń i wynikają z osiadania budynku w okresie kilku lat po zakończeniu budowy. Rozwartość rys dochodzi do 1mm, nie są groźne z punktu widzenia bezpiecznego użytkowania budynku.

Zaleca się wykonanie naprawy zgodnie z systemem i technologią dedykowaną do tego typu prac. Proponuje się użycie elastycznych mas szpachlowych z dodatkiem włókien np. szklanych. Po wykonaniu naprawy przeprowadzić oględziny tych miejsc w trakcie przeglądów okresowych.

5.3 Uszkodzenia blachy pokrycia dachu.

Przeprowadzono oględziny pokrycia dachów blachą cynkowo-tytanową. Na budynku dachu dwuspadowego sali gimnastycznej stan techniczny oceniono jako dobry. Na dachu przewiązki występują znaczne uszkodzenia i związane z tym nieszczelności. Uszkodzenia w postaci korozji postępującej od wewnętrznej strony pokrycia, której konsekwencją jest wypadanie otworów na coraz większej powierzchni. Dodatkowo

miejscami nieszczelności są załamania rąbka stojącego blachy i lutowane połączenia arkuszy na długości, które obecnie są popękane.

Kąt nachylenia dachu jednospadowego na przewiązce wynosi 3° co jest wartością graniczną dla tego rodzaju pokrycia. Przyczynę korozji blachy należy upatrywać w powstającym środowisku korozyjnym od środków użytych do produkcji sklejk lub jej impregnacji. Bardzo mały spadek i brak wentylacji przestrzeni pod blachą sprzyja tworzeniu się niekorzystnych warunków.

Obecnie użytkownik obiektu wykonuje tymczasowe zabezpieczenia w postaci okrycia miejsc folią lub przyklejenie łat z papy.

Z uwagi na duży zakres występowania miejsc uszkodzeń zaleca się wymianę obecnego pokrycia na np. membranę dachową z PCV, jako jedno z właściwych pokryć dla tego rodzaju dachów płaskich.

5.4 Uszkodzenia cokołu.

Cokół budynku wykończony tynkiem mozaikowym ułożonym na podłożu styropianowym posiada liczne uszkodzenia w postaci wylamanego styropianu podkładowego, ubytków tynku. Uszkodzenia występują na budynku sali gimnastycznej od strony wschodniej i północnej oraz na przewiązce od strony zachodniej. Przyczyną uszkodzeń jest brak zabezpieczenia przed wodą ściekającą po ścianie, która dostaje się pod wyłożenie cokołu. Warunki klimatyczne, szczególnie po okresie zimowym wpływają na powstawanie uszkodzeń wyłożenia cokołu.

Zaleca się wykonanie nowej wyprawy tynkarskiej wraz z montażem styropianu tak aby wykluczyć zaciekanie wody pod wykładzinę. Wykonać to poprzez ukształtowanie kapinosu i zastosowanie dodatkowo silikonu uszczelniającego dobranego do rodzaju materiałów.

5.5 Uszkodzenia w strefie okuć na elewacji północnej sali gimnastycznej.

Występujące uszkodzenia okucia podokiennego powodują zamakanie ściany i odpadanie tynku wewnątrz pomieszczenia. Należy naprawić i uszczelnić obróbki blacharskie.

5.6 Uszkodzenia na dachu sali gimnastycznej.

Stwierdzone drobne wady na dachu sali gimnastycznej polegają na:

- Pęknięciu połączeń lutowanych kominków przechodzących przez pokrycie. Są to miejsca nieszczelności pokrycia powodujące zamakanie izolacji termicznej dachu i uszkodzenie wykończenia od wewnątrz. Pęknięte połączenia lutowane naprawić.
- Odkręcone i poluzowane wkręty z podkładkami uszczelniającymi na obróbkach attyk i w szczycie dachu. W miejscach tych występuje penetrowanie wody opadowej i zamakanie izolacji termicznej. Dodatkowo mocno poluzowane wkręty nie zapewniają właściwego zamocowania blach obróbek, przy porywach wiatru może dojść do zerwania elementów. Należy dokręcić poluzowane wkręty, w przypadku uszkodzeń wymienić na nowe.

1. Występujące uszkodzenia nie stwarzają zagrożenia dla przebywających osób, budynek może być użytkowany zgodnie ze swoim przeznaczeniem.
2. Wymienione uszkodzenia w obrębie dachu powinny zostać naprawione w nadchodzącym okresie wiosenno-letnim z uwagi na znaczny wpływ tych uszkodzeń na stan techniczny pozostałych elementów, tj. izolacji termicznej, warstw wykończeniowych wewnątrz. Obecne wprowadzone zabezpieczenia są tymczasowe.
3. Pęknięcia ścian w przewiązce spowodowane jak opisano naporem gruntu zaleca się monitorować i sprawdzać wielkość co najmniej raz do roku podczas okresowych przeglądów technicznych. Z uwagi na wielkość obecnych pęknięć nie zakłada się wykonania kosztownych prac i wykonania wzmocnień, które przejęłyby napór gruntu. Dla dokładnego monitoringu zaleca się wprowadzenia bazy pomiarowej z płytek stalowych przyklejonych do krawędzi po stronie pęknięć. Pozwoli to wykonać bardzo dokładne pomiary.
4. Pęknięcia ścian na sali gimnastycznej wynikające z pracy konstrukcji, największego osiadania budynku w pierwszych latach po zakończeniu budowy. Wpływ na to miały, również trudne warunki gruntowe na terenie inwestycji. Wykonać naprawę pęknięć w normalnym trybie planowanych prac remontowych.
5. Uszkodzenia cokołu naprawić w nadchodzącym okresie wiosenno-letnim. Uszkodzenia wpływają na zamakanie ścian konstrukcyjnych.

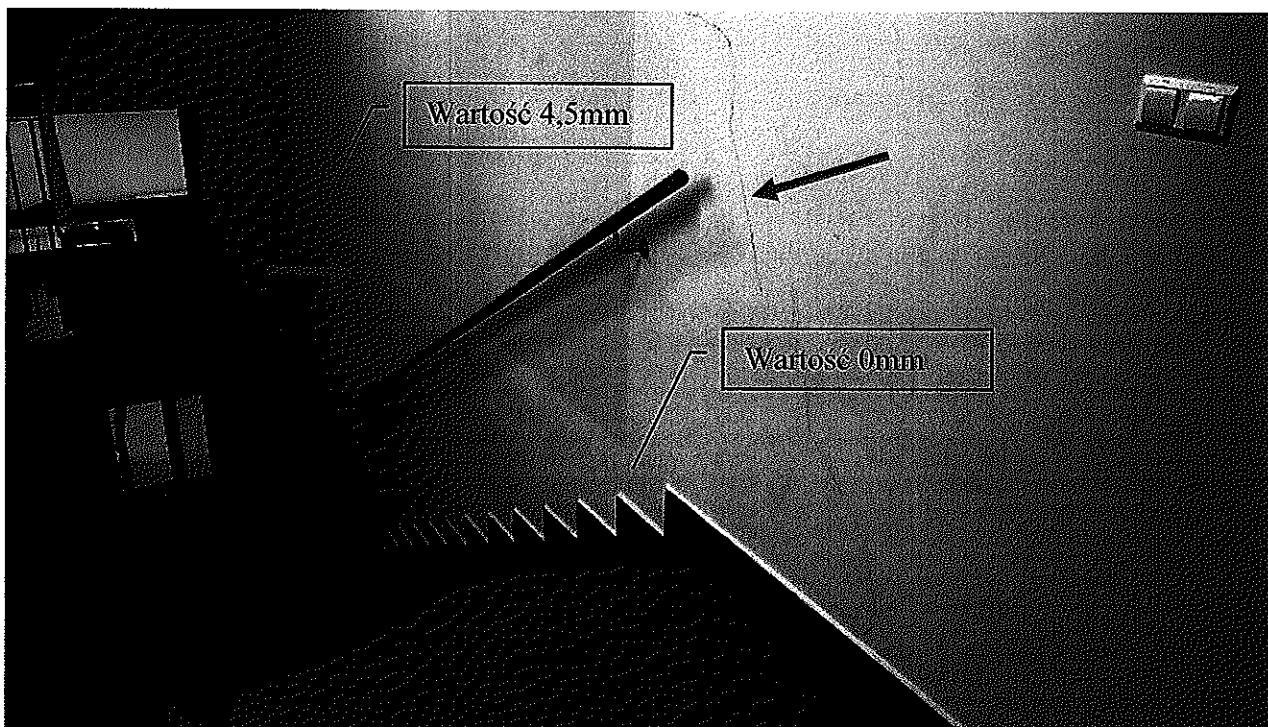
mgr inż. ROBERT SZACH

upr. bud. do projektowania i kierowania
robotami budowlanymi bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid. 85/99 i 27/98

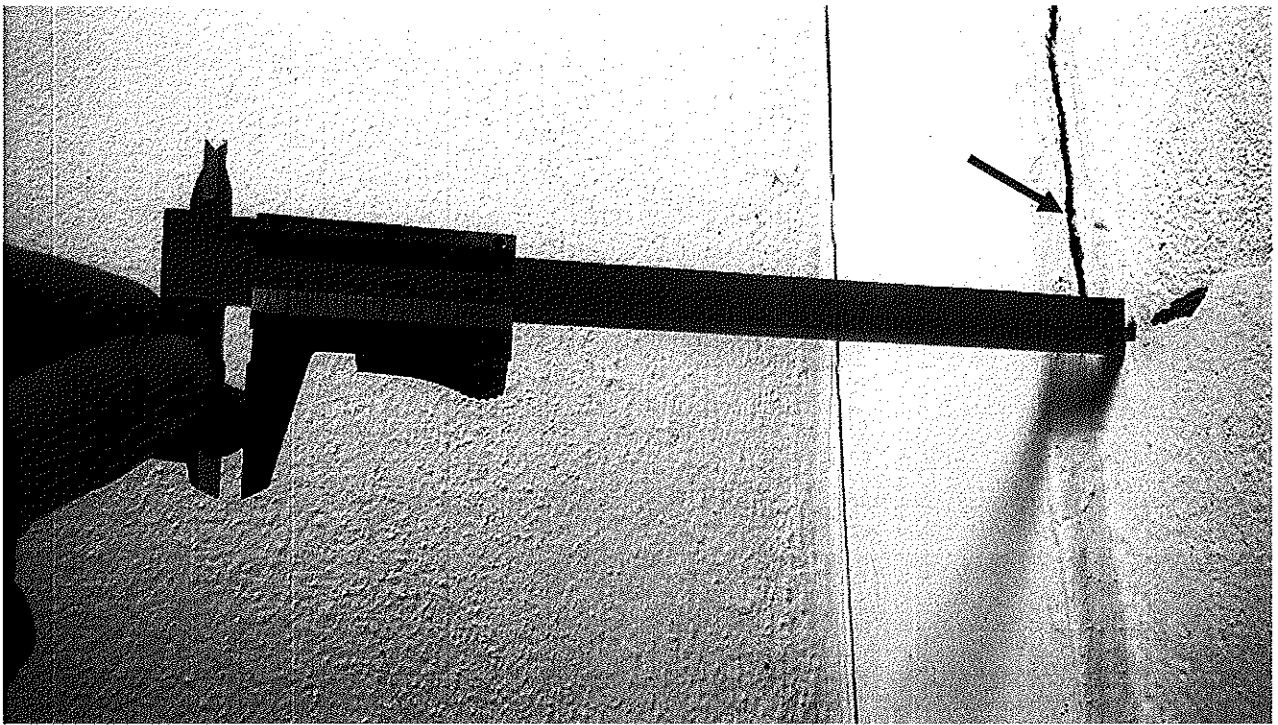
8. ZAŁACZONA DOKUMENTACJA FOTOGRAFICZNA OBRAZUJĄCA STAN TECHNICZNY BUDYNKU.



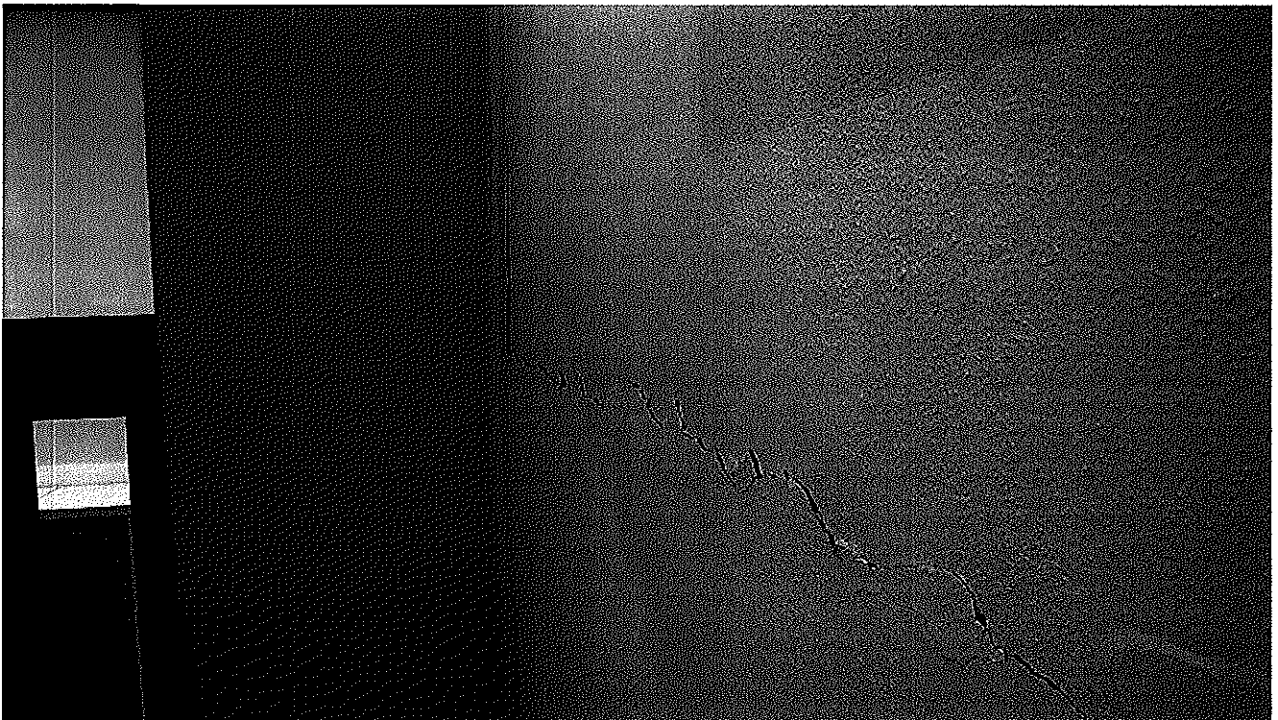
ZDJĘCIE NR. 1 – Elewacja wschodnia budynku sali gimnastycznej i niższej przewiązki.



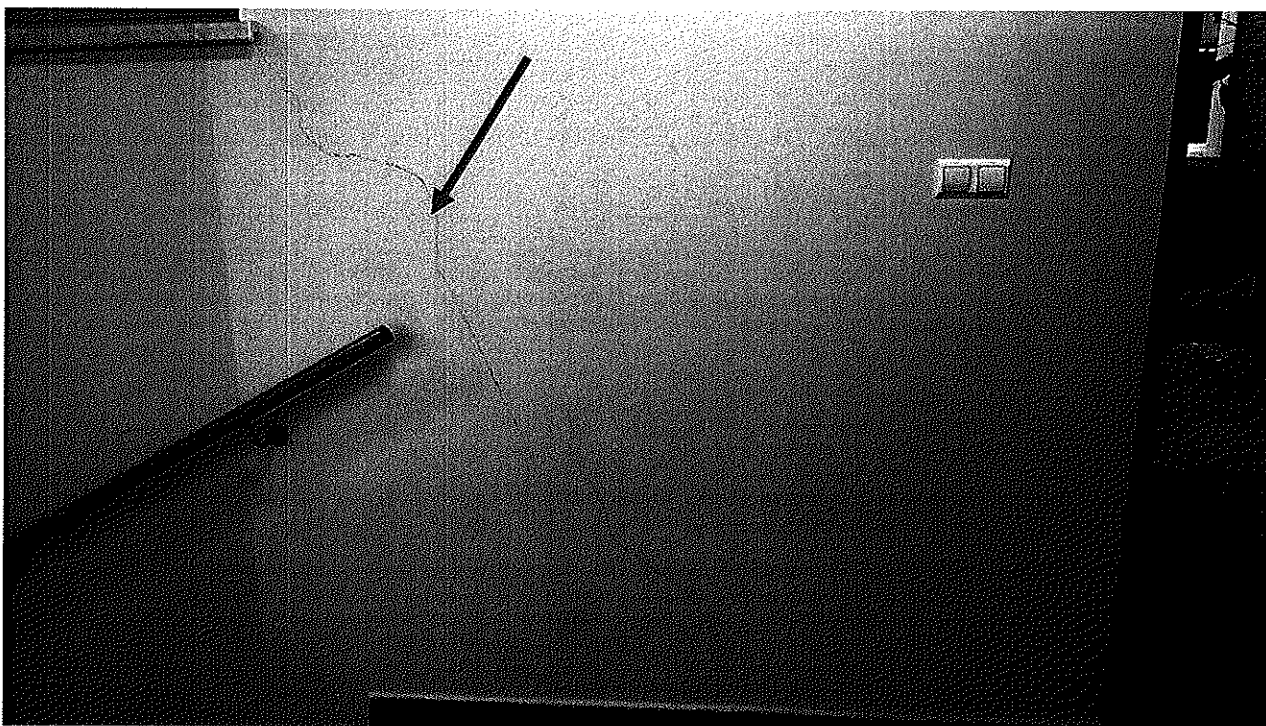
ZDJĘCIE NR. 2 – Miejsce występowania pęknięć w przewiązce, najbardziej widoczne pęknięcie poziome, narastające od góry biegu schodowego. Zaznaczone pęknięcie ukośne biegnie no naroża okna.



ZDJĘCIE NR. 3 – Zmierzone maksymalne pęknięcie i odkształcenie ściany fundamentowej ok. 4,5mm. Odkształcenie w poziomie ściany fundamentowej do wewnątrz pomieszczenia.



ZDJĘCIE NR. 4 – Pęknięcie poziome biegnie na połączeniu ściany fundamentowej i ściany parteru.



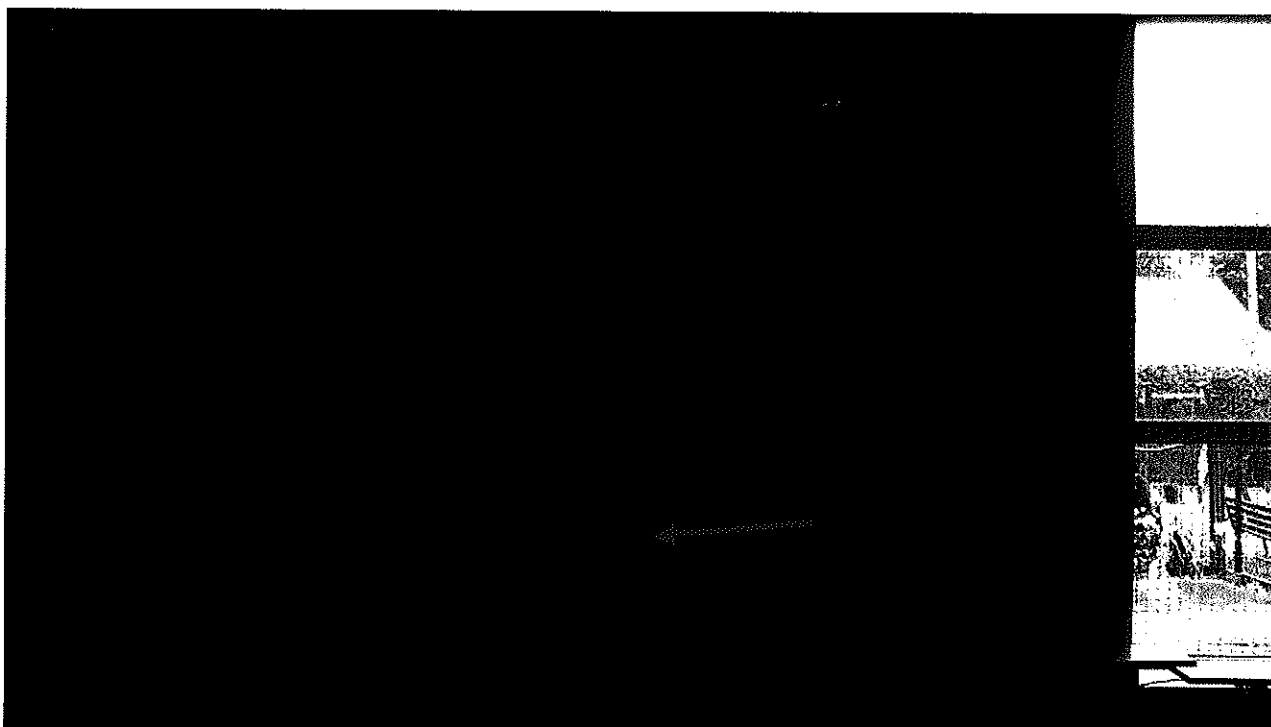
ZDJĘCIE NR. 5 – Ścian przewiązki, zaznaczone pęknięcie ukośne biegnie no naroża okna spowodowane pracą konstrukcji i jej osiadaniem.



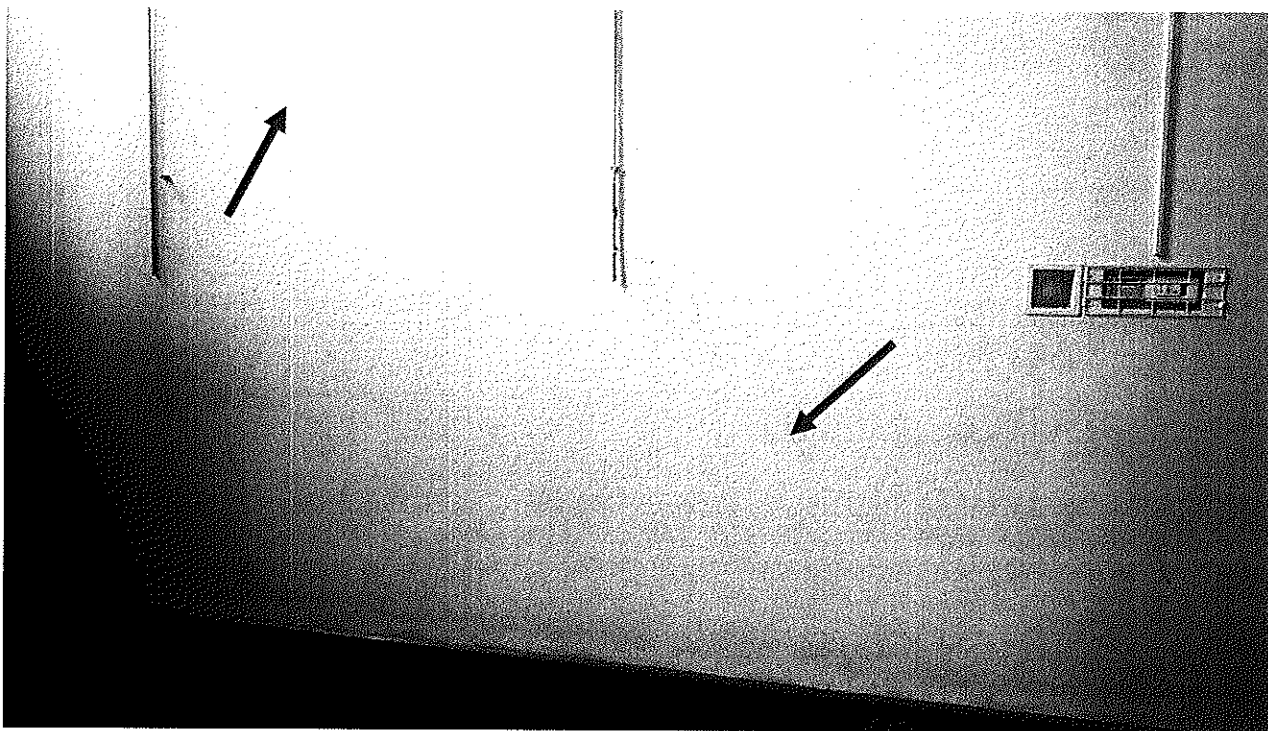
ZDJĘCIE NR. 6 – Elewacja zachodnia, widoczne odspojenie płytek na nadprożu, spowodowane jest to pracą konstrukcji, wystąpieniem naprężeń wynikających z osiadania budynku.



ZDJĘCIE NR. 7 – Elewacja zachodnia, widoczne odspojenie płytek na nadprożu, spowodowane jest to pracą konstrukcji, wystąpieniem naprężeń wynikających z osiadania budynku.



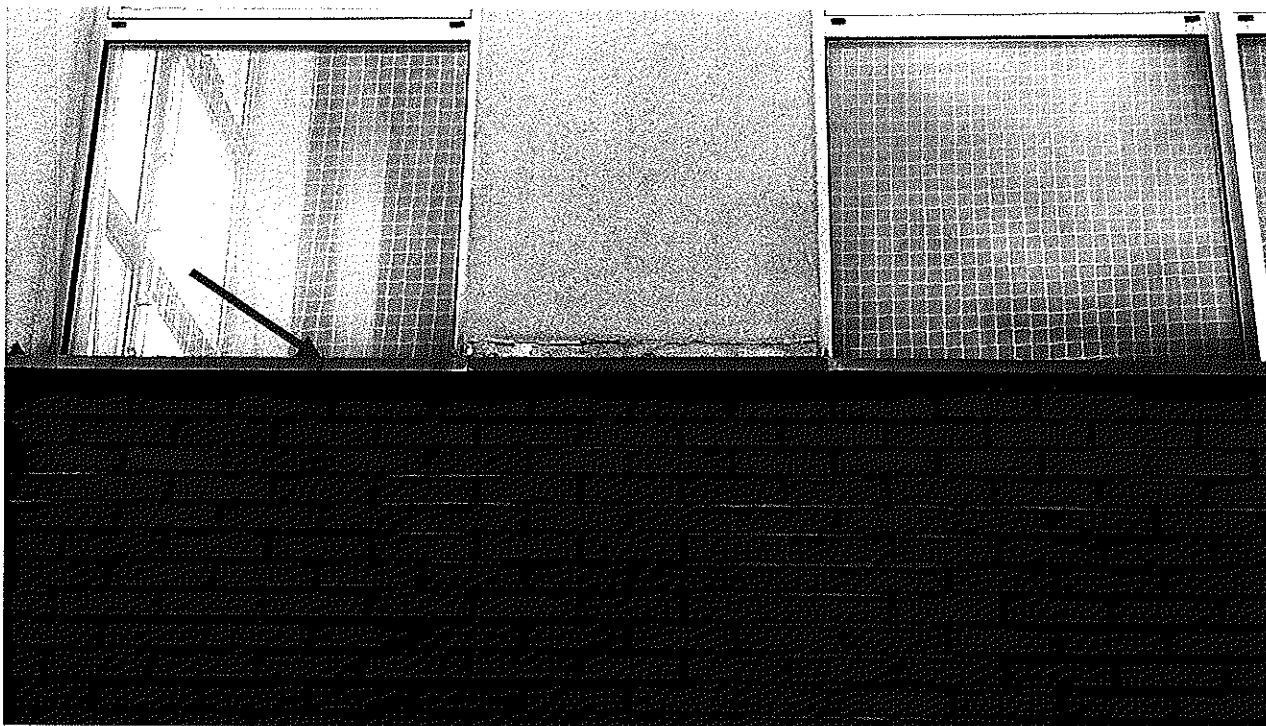
ZDJĘCIE NR. 8 – Pęknięcie na ścianie wewnętrznej sali gimnastycznej biegnące pionowo na granicy rdzenia żelbetowego i muru po stronie wschodniej.



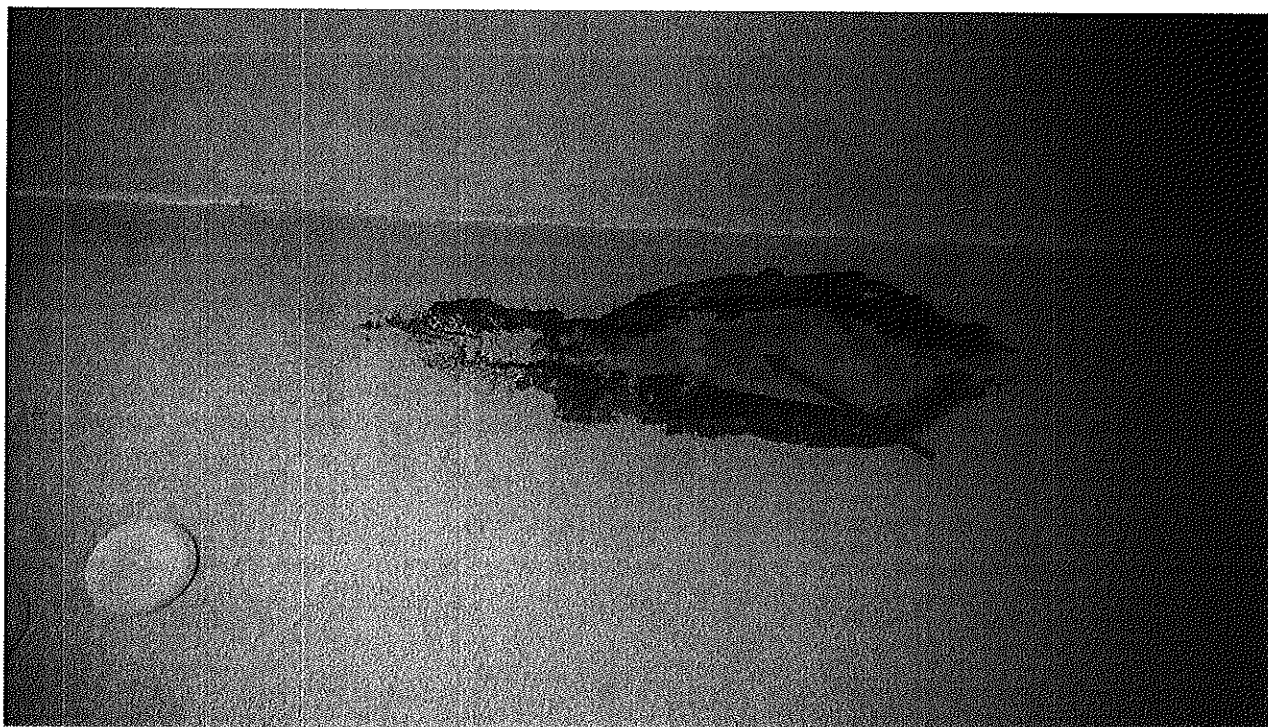
ZDJĘCIE NR. 9 – Pęknięcie na ścianie wewnętrznej sali gimnastycznej biegnące ukośnie do narożnika okna po stronie zachodniej.



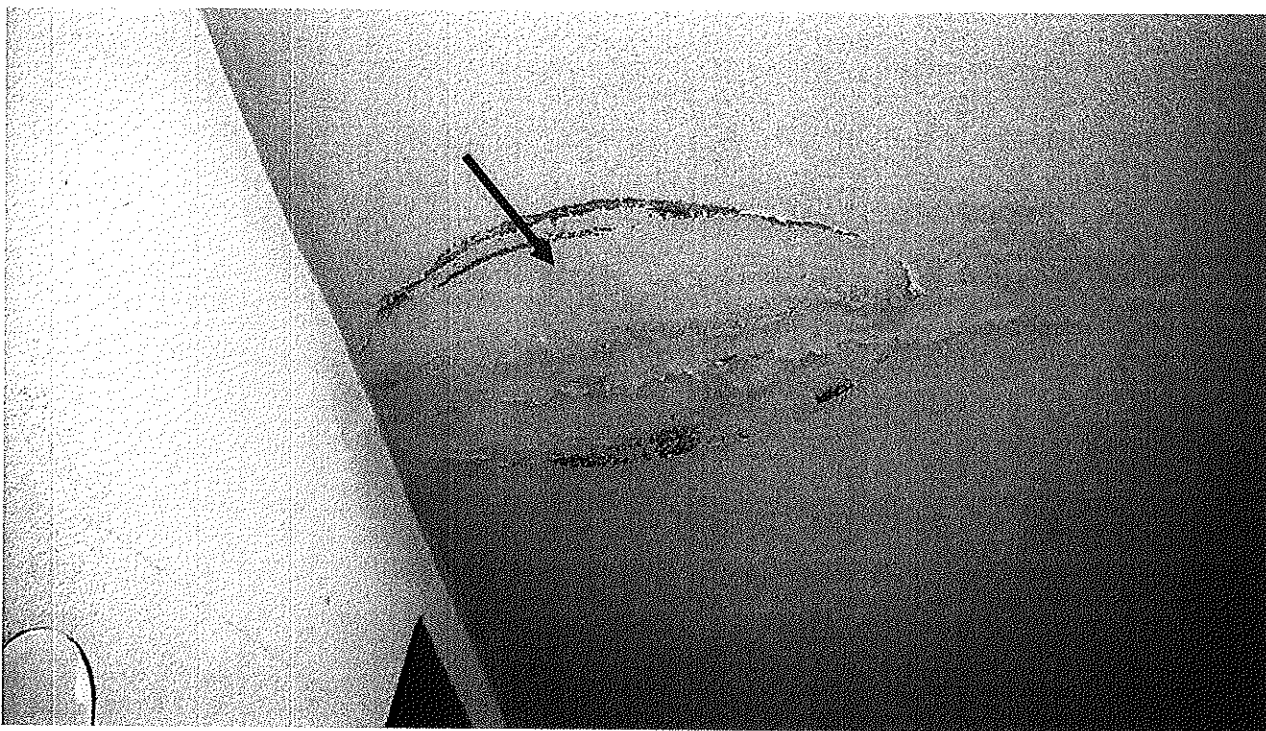
ZDJĘCIE NR. 10 -Odpadający tynk i ślady zawilgocenia ściany spowodowane nieuszczelną obróbką blacharską w okolicy okien ściany zewnętrznej.



ZDJĘCIE NR. 11 – Nieszczelna obróbka blacharska w okolicy okien ściany zewnętrznej.



ZDJĘCIE NR. 12 – Zawilgocona ściana na skutek nieszczelności pokrycia dachu przewiązki.



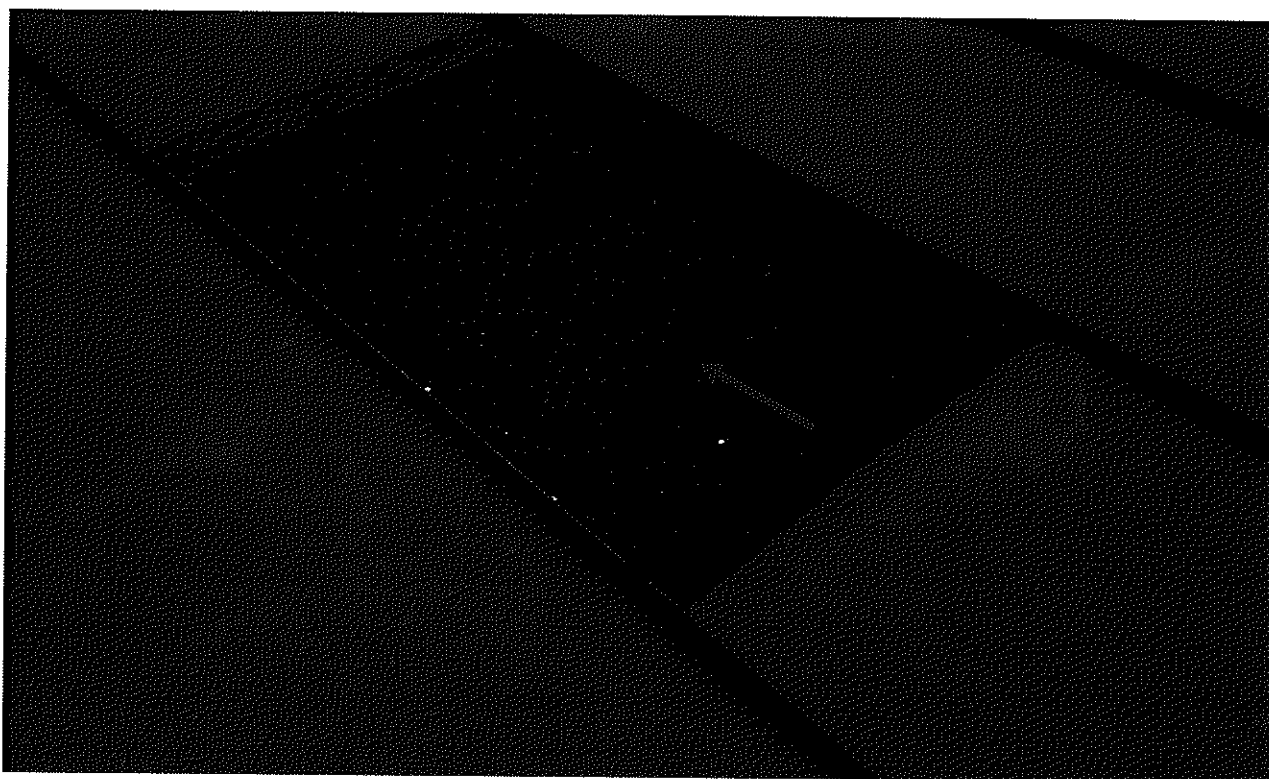
ZDJĘCIE NR. 13 – Zawilgocony sufit na skutek nieszczelności pokrycia dachu przewiązki.



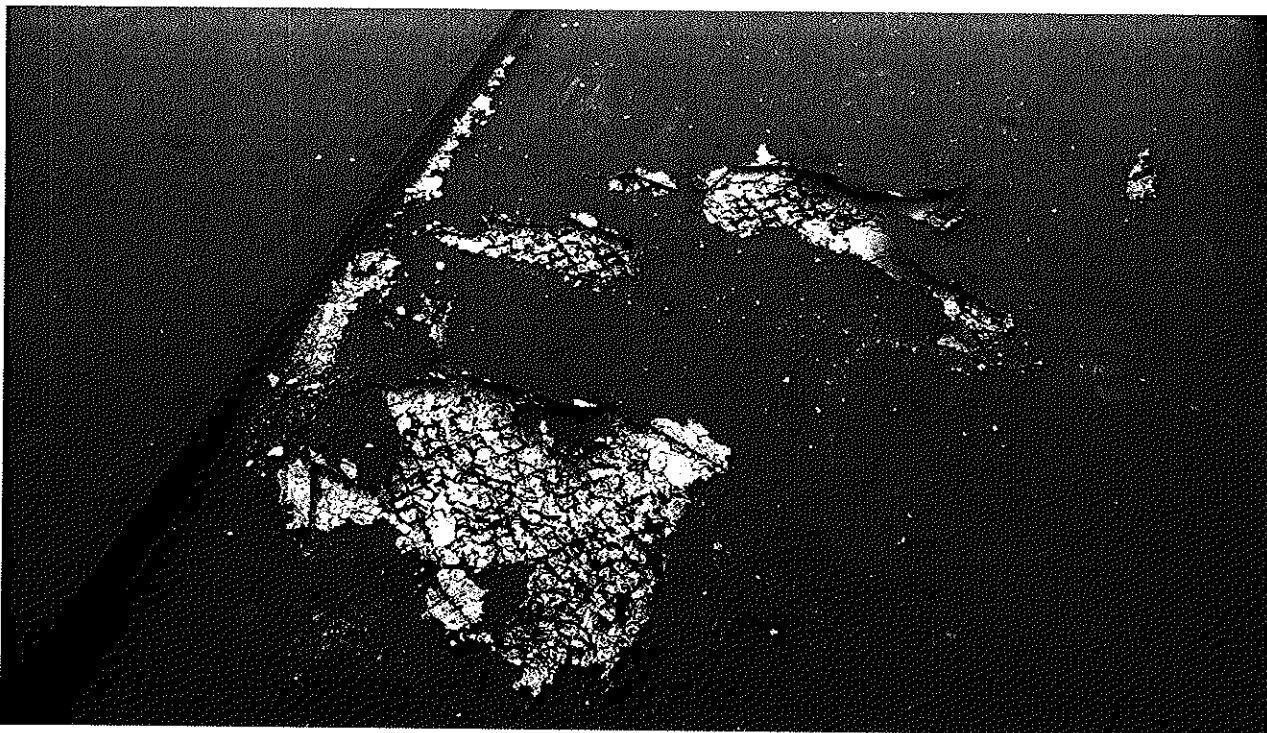
ZDJĘCIE NR. 14 – Dach nad przewiązką, pokrycie blacha płaską na rąbek stojący cynkowo-tytanową. Liczne miejsca nieszczelności spowodowane korozją oraz błędami wykonawczymi. Strzałkami zaznaczono tymczasowe zabezpieczenie. Dodatkowo w wielu miejscach nieszczelności przy obróbkach zabezpieczono masą plastyczną. Dach płaski o kącie nachylenia 3°.



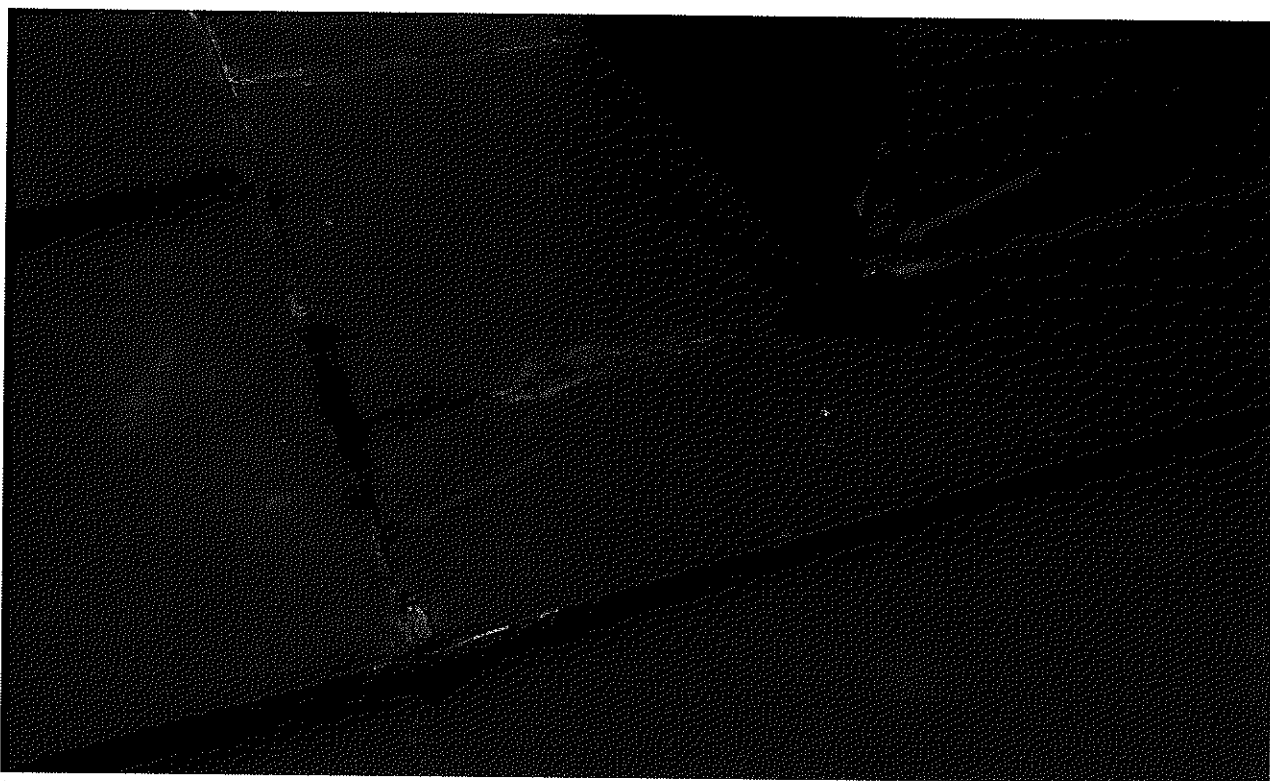
ZDJĘCIE NR. 15 – Tymczasowe zabezpieczenie nieszczelnego pokrycia dachu na przewiązce folią.



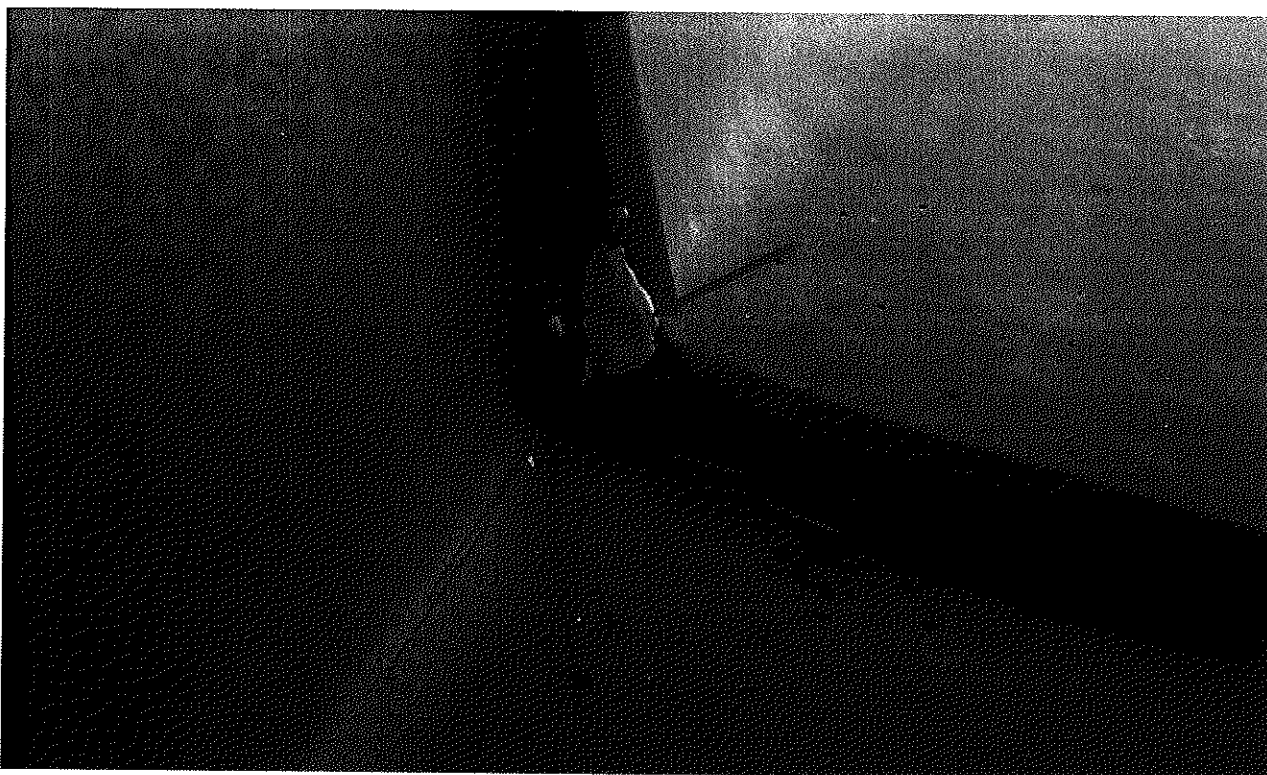
ZDJĘCIE NR. 16 – Tymczasowe miejscowe zabezpieczenie nieszczelnego pokrycia dachu na przewiązce pasem przyklejonej papy.



ZDJĘCIE NR. 17 – Korozja blachy pokrycia. Korozja rozwija się od wewnętrznej strony. Po znacznym ubytku grubości poszycie pęka i wypadają dziury. Pod pokryciem deskowanie pełne, widoczna mata separująca.



ZDJĘCIE NR. 18 – Liczne miejsca na pokryciu dachu przewiązki doszczelniane przy użyciu mas plastycznych.



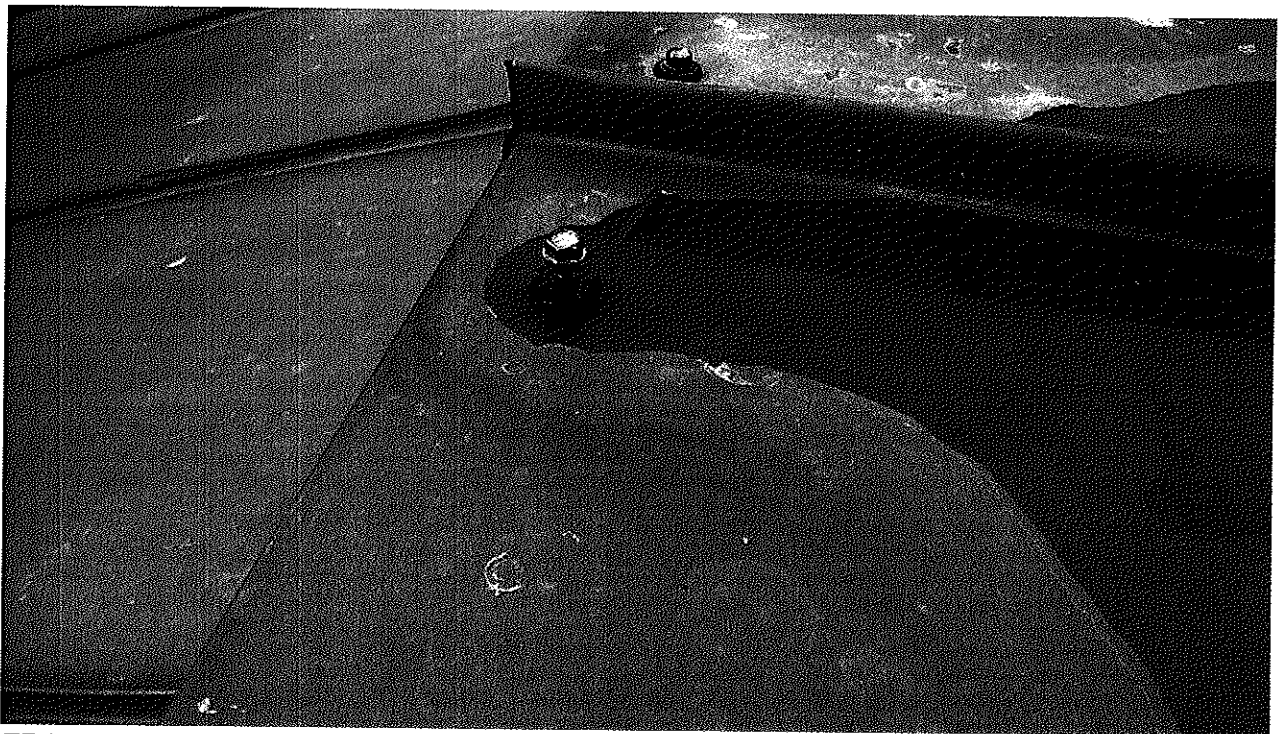
ZDJĘCIE NR. 19 – Liczne miejsca na pokryciu dachu przewiązki doszczelniane przy użyciu mas plastycznych. Załamania rąbka stojącego przy wywinięciu blachy na ścianę attykową.



ZDJĘCIE NR. 20 – Dach dwuspadowy nad salą gimnastyczną. Stan techniczny pokrycia dobry, nie widoczne ślady korozji jak na dachu przewiązki.



ZDJĘCIE NR. 21 – Pęknięte lutowane połączenie kominka na dachu sali gimnastycznej.



ZDJĘCIE NR. 22 – Poluzowane lub odkręcone wkręty na obróbkach dachu nad salą gimnastyczną. .



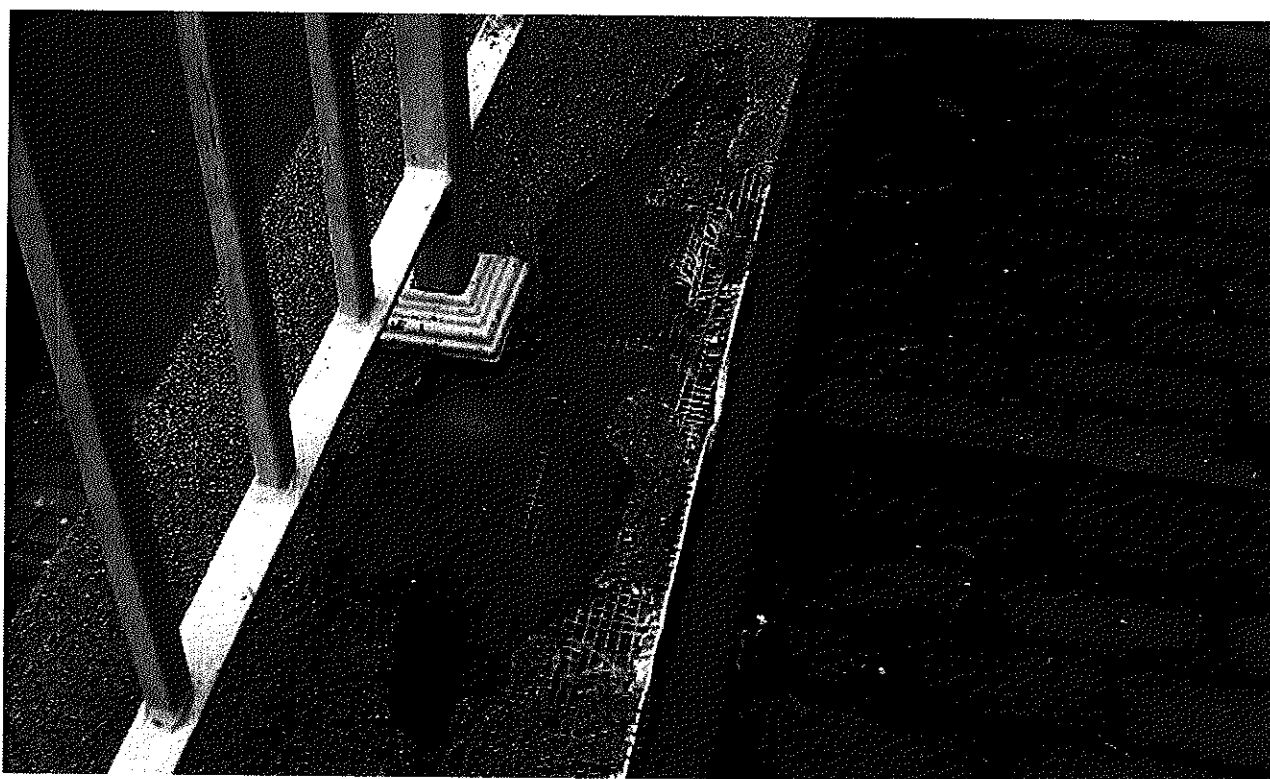
ZDJĘCIE NR. 23 – Uszkodzenia cokółu na elewacji wschodniej sali gimnastycznej. Przyczyną jest brak ukształtowanego kapinosu i zaciekająca woda pod wyprawę i ocieplenie.



ZDJĘCIE NR. 24 – Uszkodzenia cokółu na elewacji północnej sali gimnastycznej. Przyczyną jest brak ukształtowanego kapinosu i zaciekająca woda pod wyprawę i ocieplenie.



ZDJĘCIE NR. 25 – Uszkodzenia cokółu na elewacji zachodniej przewiązki. Przyczyną jest brak ukształtowanego kapinosu i zaciekająca woda pod wyprawę i ocieplenie. Należy zapewnić szczelność połączenia pomiędzy klinkierem a wyprawą cokółu.



ZDJĘCIE NR. 26 – Uszkodzenia wyprawy tynku cienkowarstwowego na poziomej powierzchni murka schodów zewnętrznych. Nieszczelność górnej wyprawy będzie wpływać na uszkodzenie i odspajanie tynku na powierzchniach pionowych.



ZDJĘCIE NR. 27 – Schody zewnętrzne od strony wschodniej przewiązki, widoczne osiadanie gruntu wynoszące ok.4cm.



ZDJĘCIE NR. 28 – Schody zewnętrzne od strony zachodniej przewiązki, widoczne osiadanie gruntu i uszkodzenie cokołu. Osiadanie gruntu miało również wpływ na zwiększenie obciążenia naporem gruntu ściany fundamentowej i powstanie pęknięcia widocznego od wewnętrznej strony.

mgr inż. ROBERT CICHY

upr. bud. do projektowania i kierowania
robotami budowlanymi bez ograniczeń

Krosno, 1998-07-20

ANB.V.7342-1-34/98

DECYZJA

Działając na podstawie przepisów art. 12 ust. 1 pkt 2, 3, 4, 5 i 6 i ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 2, ust. 3 i 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 3 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. - Prawo budowlane /Dz.U. Nr 89, poz. 414 z późn. zm./, § 2 pkt 2 i § 9 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz.U. z 1995r. Nr 8, poz. 38/ oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960r. - Kodeks postępowania administracyjnego /Dz.U. z 1980r. Nr 9, poz. 26 z późn. zm./ po przeprowadzeniu postępowania kwalifikacyjnego i złożeniu egzaminu z wynikiem pozytywnym

nadaje
mgr inż. Robertowi CZECHOWI,
urodzonemu 15 stycznia 1970r. w Jaśle,
legitymującemu się dyplomem studiów
wyższych na kierunku budownictwo,

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

nr ewid. 27/98
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
do kierowania robotami budowlanymi bez
ograniczeń.

Uprawnienia te stanowią również podstawę do:

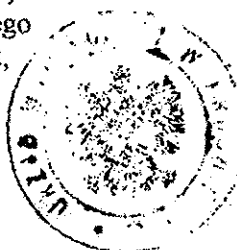
1. kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,
2. wykonywania nadzoru inwestorskiego.
3. sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych,
4. wykonywania państwowego nadzoru budowlanego.

Uprawnienia niniejsze nie obejmują zaś działalności zawodowej w zakresie budowy stałych i tymczasowych budynków służących do celów technicznych w komunikacji kolejowej, z wyłączeniem budynków przeznaczonych w całości lub w części do użytku publicznego.

Od niniejszej decyzji służy stronie odwołanie do Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego, za pośrednictwem Wojewody, w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan Robert Czech
38-460 Jedlicze, ul. Obr. Wolności 6,
2. Główny Urząd Nadzoru Budowlanego
00-926 Warszawa, ul. Krucza 38/42,
3. aa.



Z up. WOJEWODY
Palina BACZAK
Zast. Dyrektora Wydziału
Architektury i Nadzoru Budowlanego

Rzeszów, 1999 - 10 - 14

DECYZJA
O NADANIU UPRAWNIENÍ BUDOWLANÝCH

Na podstawie art. 13 ust. 1 pkt 1, ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 i ust. 3 pkt 1 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane /Dz. U. Nr 89 poz. 414 z późniejszymi zmianami/ oraz §4 ust. 2 i § 9 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie /Dz. U. Nr 8 poz. 38 z 1995 r./ i art. 104 Kodeksu postępowania administracyjnego, po przeprowadzeniu postępowania kwalifikacyjnego i złożeniu egzaminu z wynikiem pozytywnym,

Pan ROBERT CZECH
magister inżynier
/kierunek studiów budownictwo/
ur. 15 stycznia 1970 r. w Jaśle

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

Nr ewid. 85/99

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej.

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego w Warszawie, za pośrednictwem Wojewody Podkarpackiego, w terminie 14 dni od daty jej otrzymania.

Otrzymują:

1. Pan mgr inż. Robert Czech
ul. Obrońców Wolności 6
38-460 Jedlicze
2. a/a



Z up. WOJEWODY PODKARPACKIEGO
mgr inż. *[Signature]* **Krzysztof Woźniak**
INSPEKTOR WYDZIAŁU
ARCHITEKTURY, BUDOWNICTWA I URBANISTYKI
ARCHIEKT WOJEWÓDZKI



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

PDK-6LT-KMQ-FJL *

Pan Robert Czech o numerze ewidencyjnym PDK/BO/0102/01
adres zamieszkania ul. Obrońców Wolności 6, 38-460 Jedlicze
jest członkiem Podkarpackiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2017-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2016-12-20 roku przez:

Zbigniew Detyna, Przewodniczący Rady Podkarpackiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.