

K A R T A T Y T U Ł O W A

■ **OPRACOWANIE:** **SPECYFIKACJA TECHNICZNA WYKONANIA
I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANYCH**


■ **INWESTYCJA:** **BUDOWA BUDYNKU OCHOTNICZEJ STRAŻY POŻARNEJ W
RAKOWISKACH WRAZ Z ROZBIÓRKĄ ISTNIEJĄCEGO
BUDYNKU OSP O NUMERZE EWIDENCYJNYM 57.
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO - XII**

■ **ADRES INWESTYCJI:** **Rakowiska 24, 82-100 Nowy Dwór Gdański,
działka nr 55/2, obręb: Rakowiska, 0014
jednostka ewidencyjna: 221002_5, Nowy Dwór Gdański**

**Identyfikatory działek ewidencyjnych:
221002_5.0014.55/2**

■ **INWESTOR:** **Gmina Nowy Dwór Gdański,
ul. Wejhera 3, 82-100 Nowy Dwór Gdański**

■ **JEDNOSTKA PROJEKTOWA:** **MONOLIT BUDOWNICTWO
UL. OGRODOWA 6,
80-180 JANKOWO GDAŃSKIE**

■ **ZESPÓŁ OPRACOWUJĄCY:** 

PLAN JAKOŚCI OPRACOWAŁ **mgr inż. Piotr Jutrowski,
upr. nr POM/0051/PWOK/03
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno – budowlanej**

DATA OPRACOWANIA: **CZERWIEC 2022**

SPECYFIKACJA TECHNICZNA WYKONANIA I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANYCH

Nr. ST	Spis zawartości	Strona
ST.00.00.00	Warunki ogólne	3
ST.01.00.00	Roboty przygotowawcze	8
SST.01.01.00	Organizacja placu budowy	8
ST.02.00.00	Roboty ziemne	9
SST.02.01.00	Zdjęcie humusu	9
SST.02.02.00	Wykonanie wykopów w gruntach I-V kat.	10
SST.02.03.00	Wykonanie nasypów, podbudów, zasypek i obsypek	11
ST.03.00.00	Roboty konstrukcyjne / ogólnobudowlane	16
SST.03.01.00	Konstrukcje żelbetowe	16
SST.03.02.00	Konstrukcje murowe	32
SST.03.03.00	Konstrukcje stalowe	35
SST.03.04.00	Izolacje ścian fundamentowych	37
SST.03.05.00	Beton architektoniczny	39
ST.04.00.00	Pokrycia dachowe	41
SST.04.01.00	Pokrycie dachu w technologii papy termozgrzewalnej	41
SST.04.02.00	Pokrycie dachu w technologii membrany dachowej	43
ST.05.00.00	Poszycia konstrukcji	45
SST.05.01.00	Lekkie obudowy z płyt warstwowych	45

1. PRZEDMIOT SPECYFIKACJI TECHNICZNEJ.

Specyfikacja Techniczna Wykonania i Odbioru Robót Budowlanych (zwana dalej zamiennie STWiORB lub ST) – Wymagania Ogólne, odnosi się do wymagań wspólnych dla poszczególnych szczegółowych wymagań technicznych dotyczących wykonania i odbioru robót w ramach zadania: **"BUDOWA BUDYNKU OCHOTNICZEJ STRAŻY POŻARNEJ W RAKOWISKACH WRAZ Z ROZBIÓRKĄ ISTNIEJĄCEGO BUDYNKU OSP O NUMERZE EWIDENCYJNYM 57"**.

2. ZAKRES STOSOWANIA ST.

Specyfikacja Techniczna stanowi załącznik do umowy z Wykonawcą i należy ją stosować jako wytyczne do realizacji Robót dla Zadania Inwestycyjnego opisanego w podpunkcie 1. Niniejsza Specyfikacja Techniczna odnosi się do wszystkich czynności ogólnych związanych z organizacją i przeprowadzeniem zadania opisanego w punkcie 1.

3. OGÓLNE WYMAGANIA DOTYCZĄCE ROBÓT.

Wykonawca Robót jest odpowiedzialny za jakość ich wykonania oraz za ich zgodność z Dokumentacją Projektową, ST i poleceniami Inspektora Nadzoru Inwestorskiego w zakresie w jakim dotyczą one umowy oraz są zgodne z jego uprawnieniami określonymi przepisami prawa budowlanego.

3.1 Przekazanie Terenu Budowy.

Zamawiający w terminie określonym w umowie przekaze Wykonawcy Teren Budowy wraz ze wszystkimi wymaganymi uzgodnieniami prawnymi i administracyjnymi, Dziennik Budowy oraz uzgodnioną w umowie ilość egz. Dokumentacji Projektowej i ST.

3.2 Dokumentacja Projektowa.

- **Projekt budowlany wielobranżowy** "Budowa budynku Ochotniczej Straży Pożarnej w Rakowiskach wraz z rozbiórką istniejącego budynku osp o numerze ewidencyjnym 57" opracowany przez Monolit Budownictwo, ul. Ogrodowa 6, 80-180 Jankowo Gdańskie.
- **Projekt techniczny / wykonawczy branży architektoniczno - konstrukcyjnej** "Budowa budynku Ochotniczej Straży Pożarnej w Rakowiskach wraz z rozbiórką istniejącego budynku osp o numerze ewidencyjnym 57".
- **Projekt techniczny / wykonawczy branży sanitarnej** "Budowa budynku Ochotniczej Straży Pożarnej w Rakowiskach wraz z rozbiórką istniejącego budynku osp o numerze ewidencyjnym 57".
- **Projekt techniczny / wykonawczy branży elektrycznej** "Budowa budynku Ochotniczej Straży Pożarnej w Rakowiskach wraz z rozbiórką istniejącego budynku osp o numerze ewidencyjnym 57".
- **Projekt zagospodarowania terenu przyłącza wodociągowego** dla potrzeb budynku ochotniczej straży pożarnej w Rakowiskach.
- **Projekt zjazdu na drogę publiczną** dla potrzeb budynku ochotniczej straży pożarnej w Rakowiskach.
- **Przedmiar robót** dla projektu "Budowa budynku Ochotniczej Straży Pożarnej w Rakowiskach wraz z rozbiórką istniejącego budynku osp o numerze ewidencyjnym 57".

3.3 Dokumentacja uzupełniająca.

Wykonawca zobowiązany jest w cenie umowy opracować dokumentację:

- Plan BIOZ,
- Harmonogram rzeczowo - finansowy robót, który będzie stanowił załącznik do umowy z Wykonawcą.

3.4 Zgodność Robót z Dokumentacją Projektową i ST.

Dokumentacja Projektowa oraz STWiORB stanowią część umowy, a wymagania wyszczególnione choćby w jednym z nich są obowiązujące dla Wykonawcy, tak jakby zawarte były w całej dokumentacji. Wykonawca nie może wykorzystywać błędów lub opuszczeń w Dokumentacji Projektowej, a o ich wykryciu powinien natychmiast powiadomić Inspektora Nadzoru Inwestorskiego, który zaleci Projektantowi dokonanie odpowiednich zmian lub poprawek. Wszystkie wykonane roboty i dostarczone materiały będą zgodne z Umową, Dokumentacją Projektową i ST. Dane określone w Umowie, Dokumentacji Projektowej i w ST będą uważane za wartości docelowe, od których dopuszczalne są odchylenia w ramach określonego przedziału tolerancji. Cechy materiałów i elementów budowlanych muszą być jednolite i wykazywać bliską zgodność z określonymi wymaganiami, a rozrzuty tych cech nie mogą przekraczać dopuszczalnego przedziału tolerancji.

W przypadku gdy materiały lub Roboty nie będą zgodne z Umową, Dokumentacją Projektową lub ST i wpłynie to na niezadowalającą jakość elementu budowlanego, to takie materiały będą niezwłocznie zastąpione innymi, a elementy rozebrane na koszt Wykonawcy.

3.5 Zabezpieczenie Terenu Budowy.

Wykonawca jest zobowiązany do zabezpieczenia Terenu Budowy w okresie trwania realizacji budowy, aż do zakończenia i odbioru ostatecznego Robót. Wykonawca dostarczy, zainstaluje i będzie utrzymywać tymczasowe urządzenia zabezpieczające, w tym ogrodzenia, poręcze, oświetlenie, sygnały i znaki ostrzegawcze, ochronę, wszelkie inne środki niezbędne do ochrony robót i mienia. Koszt zabezpieczenia Terenu Budowy nie podlega odrębnej zapłacie i przyjmuje się, że jest włączony w cenę umowną, chyba że co innego wynika z treści Umowy.

3.6 Ochrona Środowiska w czasie wykonywania Robót.

Wykonawca ma obowiązek znać i stosować w czasie prowadzenia robót wszelkie przepisy dotyczące ochrony środowiska naturalnego w szczególności przepisy dotyczące postępowania z odpadami.

3.7 Materiały szkodliwe dla otoczenia.

Materiały, które w sposób trwały są szkodliwe dla otoczenia, nie będą dopuszczone do użycia. Nie dopuszcza się użycia materiałów wywołujących szkodliwe promieniowanie o stężeniu większym od dopuszczalnego, określonego odpowiednimi przepisami. Wszelkie materiały odpadowe użyte do robót będą miały świadectwa dopuszczenia, wydane przez uprawnioną jednostkę, jednoznacznie określające brak szkodliwego oddziaływania tych materiałów na środowisko. Materiały, które są szkodliwe dla otoczenia tylko w czasie Robót, a po zakończeniu Robót ich szkodliwość zanika (np. materiały pyłaste), mogą być użyte pod warunkiem przestrzegania wymagań technologicznych wbudowania.

3.8 Ochrona przeciwpożarowa.

Wykonawca będzie przestrzegać przepisów ochrony przeciwpożarowej. Wykonawca będzie utrzymywać sprawny sprzęt przeciwpożarowy wymagany przez odpowiednie przepisy na terenie budowy, w pomieszczeniach zaplecza biurowego, magazynach oraz w maszynach i pojazdach. Materiały łatwopalne będą składowane w sposób zgodny z odpowiednimi przepisami i zabezpieczone przed dostępem osób trzecich. Wykonawca będzie odpowiedzialny za wszelkie straty spowodowane pożarem wywołanym jako rezultat realizacji robót lub jako konsekwencja nieprzestrzegania przepisów pożarowych przez personel Wykonawcy.

4. MATERIAŁY

4.1 Przechowywanie i składowanie materiałów.

Wykonawca zapewni, aby tymczasowo składowane materiały do czasu, gdy będą one wbudowane, były zabezpieczone przed zanieczyszczeniem, zachowały swoją jakość i właściwość do robót i były dostępne do kontroli przez Inspektora Nadzoru Inwestorskiego. Miejsca czasowego składowania będą zlokalizowane w obrębie terenu budowy lub w innym miejscu zaakceptowanym przez Zamawiającego.

Wykonawca ponosi pełną odpowiedzialność za stan jakościowy i ilościowy materiałów zmagazynowanych przed ich wbudowaniem. Materiały dostarczone przez Wykonawcę stanowią własność Wykonawcy do momentu ich wbudowania, chyba że zapisy Umowne stanowią inaczej.

4.2 Wariantowe stosowanie materiałów.

Jeżeli Dokumentacja Projektowa lub ST przewidują możliwość wariantowego zastosowania rodzaju materiału w wykonywanych Robotach, Wykonawca powiadomi Inspektora Nadzoru Inwestorskiego o swoim zamiarze, na co najmniej tydzień przed użyciem materiału i przedstawi materiał do pisemnej akceptacji.

5. SPRZĘT

Wykonawca zobowiązany jest do używania tylko takiego sprzętu, który nie spowoduje niekorzystnego wpływu na jakość wykonywanych robót. Liczba i wydajność sprzętu będzie gwarantować przeprowadzenie robót zgodnie z zasadami określonymi w Dokumentacji Projektowej, ST i wskazaniach Inspektora Nadzoru Inwestorskiego w terminie przewidzianym umową. Sprzęt będący własnością Wykonawcy lub wynajęty do wykonania robót ma być utrzymywany w dobrym stanie i gotowości do pracy. Będzie on zgodny z normami ochrony środowiska i przepisami dotyczącymi jego użytkowania. Jakiegokolwiek sprzęt, maszyny, urządzenia i narzędzia nie gwarantujące zachowania warunków umowy nie zostaną przez Inspektora Nadzoru Inwestorskiego dopuszczone do robót.

6. TRANSPORT

Wykonawca jest zobowiązany do stosowania tylko takich środków transportu, które nie wpłyną niekorzystnie na jakość wykonywanych robót i właściwości przewożonych materiałów. Liczba środków transportu będzie zapewniać prowadzenie robót zgodnie z zasadami określonymi w Dokumentacji Projektowej, ST i wskazaniach Inspektora Nadzoru Inwestorskiego, w terminie przewidzianym umową. Wykonawca będzie usuwać na bieżąco, na własny koszt, wszelkie zanieczyszczenia spowodowane jego pojazdami na drogach publicznych oraz dojazdach do Terenu Budowy.

7. WYKONANIE ROBÓT

7.1 Ogólne zasady wykonywania Robót.

Wykonawca jest odpowiedzialny za prowadzenie robót zgodnie z Umową oraz za jakość wykonywanych robót, za ich zgodność z Dokumentacją Projektową, wymaganiami ST oraz poleceniami Inspektora Nadzoru Inwestorskiego.

7.2 Zasady kontroli jakości Robót.

Celem kontroli robót będzie takie zarządzanie ich przygotowaniem i wykonaniem, aby osiągnąć założoną jakość robót.

7.3 Pobieranie próbek.

Zamawiający / Inspektor Nadzoru Inwestorskiego w każdym czasie realizacji zadania mają prawo do żądania kontroli jakości wbudowanych materiałów i urządzeń.

Próbki do ewentualnych prób i badań będą pobierane losowo. Wszelkie badania próbek lub badania dodatkowe przeprowadzone będą przez Zamawiającego na jego koszt. Jednakże w wypadku, gdy na podstawie wyników przeprowadzonych badań okaże się, że zastosowane materiały nie odpowiadają warunkom wynikającym z Umowy

Zamawiający, poza uprawnieniem domagania się doprowadzenia materiałów do stanu zgodnego z Umową, będzie uprawniony do obciążenia Wykonawcy poniesionymi kosztami badań.

7.4 Badania i pomiary.

Wszystkie badania i pomiary będą przeprowadzone zgodnie z wymaganiami norm. W przypadku, gdy normy nie obejmują jakiegokolwiek badania wymaganego w ST, można stosować wytyczne krajowe albo inne odpowiednie procedury. Przed przystąpieniem do pomiarów lub badań Zamawiający / Inspektor Nadzoru Inwestorskiego powiadomi Wykonawcę o rodzaju, miejscu i terminie pomiaru lub badania. Po wykonaniu pomiaru lub badania Zamawiający przedstawi Wykonawcy na piśmie ich wyniki.

7.5 Raporty z badań.

Wykonawca będzie przekazywać Inspektorowi Nadzoru Budowlanego kopie raportów z wynikami badań i prób. Wykonawca przedłoży Zamawiającemu na każde żądanie deklarację, certyfikaty zgodności z Polską / Europejską Normą lub Aprobata Techniczną potwierdzające dopuszczenia do stosowania i obrotu w budownictwie dla użytych materiałów i urządzeń, a dla każdego z odbiorów dokumenty potwierdzające należyte wykonanie robót - to jest świadectwa badań, prób i sprawdzeń, dokumenty potwierdzające wywóz odpadów na legalne wysypisko oraz ich utylizację oraz inne dokumenty odbiorowe, wymagane obowiązującymi w tym zakresie przepisami prawa i warunkami umowy. Komplet dokumentów Wykonawca zobowiązany jest dostarczyć w dwóch egzemplarzach oraz w formie elektronicznej przed końcowym rozliczeniem jako dokumentacja powykonawcza wykonanego zakresu.

7.6 Certyfikaty i deklaracje

Inspektor Nadzoru Inwestorskiego dopuści do użycia tylko te materiały, które posiadają:

- oznakowanie znakiem CE oznaczające, że dokonano oceny ich zgodności ze zharmonizowaną normą europejską wprowadzoną do zbioru Polskich Norm, z europejską aprobatą techniczną lub krajową specyfikacją techniczną państwa członkowskiego Unii Europejskiej lub Europejskiego Obszaru Gospodarczego, uznaną przez Komisję Europejską za zgodną z wymaganiami podstawowymi, albo
- deklarację zgodności z uznanymi regułami sztuki budowlanej wydaną przez producenta, jeżeli dotyczy ona wyrobu umieszczonego w wykazie wyrobów mających niewielkie znaczenie dla zdrowia i bezpieczeństwa określonym przez Komisję Europejską albo,
- oznakowanie znakiem budowlanym oznaczające, że są to wyroby nie podlegające obowiązkowemu oznakowaniu CE, dla których dokonano oceny zgodności z Polską Normą lub aprobatą techniczną, bądź uznano za „regionalny wyrób budowlany”,

Dodatkowo oznakowanie powinno umożliwiać identyfikację producenta i typu wyrobu, kraju pochodzenia, daty produkcji. Jakiegokolwiek materiały, które nie spełniają tych wymagań będą odrzucone.

7.7 Dokumenty budowy

W skład dokumentacji budowy wchodzi:

- Dokumentacja Projektowa
- Dziennik Budowy
- Dokumentacja wyrobów i urządzeń
- Dokumenty świadczące o dopuszczeniu do obrotu i powszechnego lub jednostkowego zastosowania użytych wyrobów budowlanych, zgodnie z ustawą z 16 kwietnia 2004 r. o wyrobach budowlanych (Dz. U. z 2004 r. Nr 92, poz. 881), karty techniczne wyrobów lub zalecenia producentów, dotyczące stosowania wyrobów.
- pozwolenie na realizację zadania budowlanego,
- protokoły przekazania terenu budowy,
- protokoły odbioru robót,
- protokoły narad i ustaleń.

7.8 Przechowywanie dokumentów budowy

Dokumenty budowy będą przechowywane na terenie budowy w miejscu odpowiednio zabezpieczonym. Zaginięcie któregokolwiek z dokumentów budowy spowoduje jego natychmiastowe odtworzenie w formie przewidzianej prawem. Wszelkie dokumenty budowy będą zawsze dostępne dla Inspektora Nadzoru Inwestorskiego i przedstawione do wglądu na życzenie Inspektora Nadzoru Inwestorskiego.

8. ODBIORY ROBÓT

W zależności od ustaleń odpowiednich ST Roboty podlegają następującym etapom odbioru:

8.1 Odbiór częściowy

W trakcie realizacji robót dokonywane będą odbiory techniczne robót zanikających, a także odbiory częściowe określonych etapów robót, poprzedzające odbiór końcowy. Zgłoszenie elementu zanikającego w toku nastąpi nie później niż 24 godziny przed planowanym zakryciem elementu w drodze powiadomienia mailowego. Dokonanie odbioru robót, elementu, etapu nie pozbawia Zamawiającego prawa zgłoszenia wad lub usterek w toku odbioru końcowego.

8.2 Odbiór końcowy Robót

Odbiór końcowy nastąpi jednorazowo, po zakończeniu realizacji przez Wykonawcę całości powierzonego zakresu robót. Z czynności odbioru końcowego będą spisane protokoły zawierające wszelkie ustalenia dokonane w toku odbioru, jak również terminy wyznaczone przez Zamawiającego na usunięcie ujawnionych wad i usterek. Wykonawca zobowiązany jest do pisemnego zawiadomienia Zamawiającego o usunięciu wad. Usunięcie wad będzie każdorazowo potwierdzone pisemnym protokołem.

8.3 Odbiór ostateczny - odbiór po upływie okresu rękojmi i gwarancji

Po zakończeniu okresu gwarancji strony przeprowadzą odbiór ostateczny potwierdzający należyte wywiązanie się Wykonawcy ze zobowiązań umownych w zakresie usunięcia wszelkich wad i usterek zgłoszonych w tym okresie.

ST.01.00.00	Roboty przygotowawcze
SST.01.01.00	Organizacja placu budowy

Wykonawca przed przystąpieniem do realizacji robót ma obowiązek zabezpieczyć teren budowy przed dostępem osób trzecich, zbudować tymczasowe zaplecze budowy oraz niezbędne zaplecze magazynowe. Ogrodzenie budowy wykonać z wraz z bramami wjazdowymi. Wyjazd / wyjazdy z terenu budowy należy oznakować. Zaplecze magazynowe i biurowe budowy wykonać z kontenerów systemowych zgodnie z zapotrzebowaniem wykonawcy. W miejscu ogólnodostępny zainstalować tablicę informacyjną budowy o rozmiarach zgodnych z obowiązującymi przepisami. Ogrodzenie ustawić wzdłuż granicy geodezyjnej działki. Zaplecze budowy zlokalizować w miejscu najmniej kolidującym z planowanymi robotami i zaopatrzyć w tymczasowe przyłącza mediów. Wykonawca w ramach budowy własnego zaplecza biurowego przewidzi jedno stanowisko biurowe dla potrzeb Inspektora Nadzoru Inwestorskiego.

ST.02.00.00	Roboty ziemne
SST.02.01.00	Zdjęcie humusu

1. MATERIAŁY

Nie występują

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

2.2 Sprzęt do robót ziemnych

Humus należy zdejmować mechanicznie z zastosowaniem równiarek, spycharek lub koparek wyposażonych w łyżki do skarpowania. W wyjątkowych sytuacjach, gdy zastosowanie maszyn nie jest wystarczające dla prawidłowego wykonania robót, względnie może stanowić zagrożenie dla bezpieczeństwa robót (zmienna grubość warstwy humusu, sąsiedztwo budowli), należy dodatkowo stosować ręczne wykonanie robót, jako uzupełnienie prac wykonywanych mechanicznie.

3. WYKONANIE ROBÓT

3.1 Ogólne zasady wykonania robót

Ogólne zasady wykonania robót podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

3.2 Zdjęcie warstwy humusu

Teren przeznaczony pod budowę obiektu, budynku, przynależnych do niego terenów utwardzonych, dróg oraz innych miejscach wskazanych w dokumentacji projektowej powinien być oczyszczony z humusu i/lub darniny. Warstwa humusu powinna być zdjęta z przeznaczeniem do późniejszego użycia przy umacnianiu skarp, zakładaniu trawników, sadzeniu drzew i krzewów oraz do innych czynności określonych w dokumentacji projektowej. Warstwę humusu należy zdjąć z powierzchni całego obszaru robót oraz w innych miejscach określonych w dokumentacji projektowej. Grubość zdejmowanej warstwy humusu (zależna od głębokości jego zalegania, wysokości nasypu, potrzeb jego wykorzystania na budowie itp.) powinna być zgodna z faktycznym stanem występowania. Zdjęty humus należy składować w regularnych przyzmacach. Miejsca składowania humusu powinny być przez Wykonawcę tak dobrane, aby humus był zabezpieczony przed zanieczyszczeniem, a także najeżdżaniem przez pojazdy. Nie należy zdejmować humusu w czasie intensywnych opadów i bezpośrednio po nich.

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

4.1 Ogólne zasady kontroli jakości robót

Sprawdzanie jakości robót polega na wizualnej ocenie kompletności usunięcia humusu z powierzchni przeznaczonej na wykonanie robót, zgodnie z dokumentacją projektową oraz poprawności jego składowania z przeznaczeniem do późniejszego wykorzystania o ile dokumentacja projektowa nie stanowi inaczej.

SST.02.02.00	Wykonanie wykopów w gruntach I - V kat.
--------------	---

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

1.2 Podział gruntów

Podział gruntów i innych materiałów na kategorie pod względem trudności ich odpajania zawarty jest w KNR 2-01. Roboty ziemne. W wymienionej tablicy określono przeciętne wartości gęstości objętościowej gruntów i materiałów w stanie naturalnym oraz współczynników spulchnienia.

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

2.2 Sprzęt do robót ziemnych

Wykonawca przystępujący do wykonania robót ziemnych powinien wykazać się możliwością korzystania z ze sprzętu ciężkiego odpowiedniego do specyfiki prowadzenia robót ziemnych pod względem rodzaju sprzętu, pojemności ładunkowej sprzętu itd., tak aby tempo oraz jakość prowadzenia prac odpowiadała założeniom dokumentacji projektowej oraz harmonogramu robót.

2.3 Transport gruntów

Wybór środków transportowych oraz metod transportu powinien być dostosowany do kategorii gruntu (materiału), jego objętości, technologii odpajania i załadunku oraz od odległości transportu. Wydajność środków transportowych powinna być ponadto dostosowana do wydajności sprzętu stosowanego do urabiania i wbudowania gruntu (materiału). Zwiększenie odległości transportu ponad wartości zatwierdzone nie może być podstawą roszczeń Wykonawcy, dotyczących dodatkowej zapłaty za transport, o ile zwiększone odległości nie zostały wcześniej zaakceptowane na piśmie przez Zamawiającego.

3. WYKONANIE ROBÓT

3.1 Zasady prowadzenia robót

Ogólne zasady prowadzenia robót podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”. Przy prowadzeniu robót ziemnych należy zapewnić następujące roboty przygotowawcze:

- Wykonanie inwentaryzacji geodezyjnej związanej z wytyczeniem i stabilizacją w terenie granic wykopu,
- Sprawdzenie czy w obrębie wykopu występują instalacje podziemne lub inne przeszkody wymagające szczególnej ostrożności w trakcie wykonywania robót,
- Oczyszczenie i przygotowanie terenu wraz z drogami dojazdowym,
- Zabezpieczenie terenu wykopu przed wodami opadowymi.

3.2 Skarpowanie wykopu

Sposób wykonania skarp wykopu powinien gwarantować ich stateczność w całym okresie prowadzenia robót, a naprawa uszkodzeń, wynikających z nieprawidłowego ukształtowania skarp wykopu, ich podcięcia lub innych odstępstw od dokumentacji projektowej obciąża wykonawcę robót ziemnych. Przed przystąpieniem do wykonania wykopów wykonawca wyznaczy granice robót ziemnych i określi głębokości wykopów w przekrojach.

Podczas ustalania bezpiecznego pochylenia skarp należy mieć na uwadze:

- rodzaj gruntu, w którym wykonywana będzie skarpa,
- wielkość przewidywanych obciążeń w sąsiedztwie skarpy,
- przewidywany czas użytkowania wykopu,
- skutki ewentualnej utraty stateczności skarpy.

3.3 Odwodnienie wykopów

W czasie wykopu należy zapewnić jego prawidłowe odwodnienie w całym okresie trwania robót ziemnych. W czasie robót ziemnych należy zachować odpowiedni spadek podłużny i nadać przekrojom poprzecznym spadki, umożliwiające szybki odpływ wód z wykopu. O ile w dokumentacji projektowej nie zawarto innego wymagania, spadek poprzeczny nie powinien być mniejszy niż 4% w przypadku gruntów spoistych i nie mniejszy niż 2% w przypadku gruntów niespoistych. Należy uwzględnić ewentualny wpływ kolejności i sposobu odpajania gruntów oraz terminów wykonywania innych robót na spełnienie wymagań dotyczących prawidłowego odwodnienia wykopu w czasie postępu robót ziemnych.

3.4 Dokładność wykonania wykopów

Wykopy prowadzić tak, aby nie naruszyć naturalnej struktury gruntu podłoża na docelowej rzędnej. Dno wykopu chronić przed zalaniem wodą opadową, mechanicznym spulchnieniem i przemarzaniem. Wykop przygotować w etapach, tak aby ostatnie 30 cm nad poziomem dołu chudego betonu dokopać bezpośrednio przed przekazaniem wykopu Wykonawcy Konstrukcji do wykonania chudego betonu.

Dno wykopu zagęścić zagęszczarkami płytowymi ciężkimi (min 300kg) do wartości wskaźnika zagęszczenia min. $I_s=0,95$. Chyba, że dokumentacja projektowa stanowi inaczej.

Tablica nr 1. Dopuszczalne odchyłki nie powinny być większe od podanych w tabeli:

Dopuszczalne odchyłki	Dotyczące:
$\pm 0,02\%$	spadków terenu
$\pm 0,05\%$	spadków rowów odwadniających
± 4 cm	rzędnych w siatce kwadratów 40 m x 40 m
± 5 cm	rzędnych dna wykopu fundamentowego
+ 3 cm	rzędnych dna wykopu dla rurociągów w gruntach spoistych
± 5 cm	rzędnych dna wykopu dla rurociągów w gruntach wymagających wzmocnienia
± 5 cm	wymiarów w planie wykopów rozpartych i pozostałych wykopów o szerokości dna poniżej 1,5 m
± 15 cm	wymiarów w planie wykopów o szerokości dna większej niż 1,5 m
± 5 cm	odległości krawędzi dna od ustalonej w planie osi wykopów dla przewodów podziemnych
$\pm 10\%$	nachylenia skarp wykopów fundamentowych
+ 5%	nachylenia skarp wykopów dla przewodów podziemnych
± 5 cm	szerokości korony nasypu budowlanego

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

4.1 Ogólne zasady kontroli jakości robót

Ogólne zasady kontroli jakości robót podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

4.2 Kontrola wykonania wykopów

Sprawdzenie wykonania wykopów polega na kontrolowaniu zgodności z wymaganiami określonymi w niniejszej specyfikacji oraz w dokumentacji projektowej. W czasie kontroli szczególną uwagę należy zwrócić na:

- zapewnienie stateczności skarp,
- odwodnienie wykopów w czasie wykonywania robót,
- dokładność wykonania wykopów (usytuowanie i wykończenie),
- zagęszczenie dna w wykopie
- prawidłowość usytuowania i kształt geometryczny odkładu,
- właściwe zagospodarowanie (rekultywację) odkładu.

SST.02.03.00	Wykonanie nasypów, podbudów, zasypek i obsypek
--------------	--

1. MATERIAŁY (GRUNTY)

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w ST.00.00.00 „Wymagania ogólne”

1.2 Grunty i materiały do nasypów, zasypek i obsypek.

Parametry gruntu przeznaczonego do wykonania nasypów, osypek i zasypek powinny być dobrane w sposób umożliwiający uzyskanie wskaźnika zagęszczenia wymaganego zapisami dokumentacji projektowej. Ponadto kruszywa należy dobrać w sposób umożliwiający bezpiecznego odprowadzenia wód opadowych ze struktury nasypu bez pogorszenia parametrów jego zagęszczenia i nośności warstwy.

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w ST.00.00.00 „Wymagania ogólne”

2.2 Sprzęt do robót ziemnych i zagęszczeń

Wykonawca przystępujący do wykonania robót ziemnych powinien wykazać się możliwością korzystania z ze sprzętu ciężkiego odpowiedniego do specyfiki prowadzenia robót ziemnych pod względem rodzaju sprzętu, pojemności ładunkowej sprzętu itd., tak aby tempo oraz jakość prowadzenia prac odpowiadała założeniom dokumentacji projektowej oraz harmonogramu robót.

3. WYKONANIE ROBÓT

2.3 Zasady prowadzenia robót

Ogólne zasady prowadzenia robót podano w ST.00.00.00 „Wymagania ogólne”

2.4 Wykonanie nasypów, podbudów, zasypek i obsypek

Do wykonawstwa można przystąpić po wytyczeniu przekrojów poprzecznych. Wykonawca powinien skontrolować wskaźnik zagęszczenia gruntów rodzimych, zalegających w górnej strefie podłoża nasypu, do głębokości 0,5 metra od powierzchni terenu. Jeżeli wartość wskaźnika zagęszczenia jest mniejsza niż określona w tablicy 2, Wykonawca powinien dogęścić podłoże tak, aby powyższe wymaganie zostało spełnione. Jeżeli wartości wskaźnika zagęszczenia określone w tablicy 2 nie mogą być osiągnięte przez bezpośrednie zagęszczanie podłoża, to należy podjąć środki w celu ulepszenia gruntu podłoża, umożliwiające uzyskanie wymaganych wartości wskaźnika zagęszczenia.

Podczas ustalania bezpiecznego pochylenia skarp należy mieć na uwadze:

- rodzaj gruntu, w których wykonywana będzie skarpa,
- wielkość przewidywanych obciążeń w sąsiedztwie skarpy,
- przewidywany czas użytkowania wykopu,
- skutki ewentualnej utraty stateczności skarpy.

Nasyp należy chronić przed rozmyciem wodą opadową, mechanicznym spulchnieniem i przemarzaniem. Materiał gruntowy stosowany do wykonania nasypu powinien charakteryzować się odpowiednią wytrzymałością, mrozoodpornością oraz właściwym uziarnieniem, umożliwiającym łatwe zagęszczenie i uzyskanie wymaganych

właściwości wytrzymałościowych nasypu oraz wodoprzepuszczalności. W miarę możliwości należy stosować grunt pozyskany jako urobek z wykopu, chyba, że dokumentacja projektowa stanowi inaczej. Grunt w nasypie należy układać i zagęszczać warstwami. Roboty należy prowadzić w sprzyjających warunkach pogodowych. W celu zagęszczenia dużych powierzchni nasypu należy stosować metodę wahadłową lub pierścieniową.

Tablica 2.

Minimalne wartości wskaźnika zagęszczenia dla podłoża nasypów do głębokości 0,5 m od powierzchni terenu

Nasypy wysokości:	Min. wartość I_s dla nasypu
warstwy do 1 m od góry nasypu	0,97
Warstwy powyżej 1 m od góry nasypu	0,95

W celu zapewnienia stateczności nasypu i jego równomiernego osiadania należy przestrzegać następujących zasad:

- Nasypy, podbudowy, zasypki i obsypki należy wykonywać metodą warstwową, z gruntów przydatnych do ich wykonania.
- Nasypy, podbudowy, zasypki i obsypki powinny być wznoszone równomiernie na całej szerokości.
- Grubość warstwy w stanie luźnym powinna być odpowiednio dobrana w zależności od rodzaju gruntu i sprzętu używanego do zagęszczania. Przystąpienie do wbudowania kolejnej warstwy może nastąpić dopiero po stwierdzeniu przez Inspektora Nadzoru prawidłowego wykonania warstwy poprzedniej.
- Grunty o różnych właściwościach należy wbudowywać w oddzielnych warstwach, o jednakowej grubości na całej szerokości. Grunty spoiste należy wbudowywać w dolne, a grunty niespoiste w górne warstwy.
- Warstwy gruntu przepuszczalnego należy wbudowywać poziomo, a warstwy gruntu mało przepuszczalnego ze spadkiem górnej powierzchni około 2%, ukształtowanie powierzchni warstwy powinno uniemożliwiać lokalne gromadzenie się wody.
- Górne warstwy, o grubości, co najmniej 0,50 metra należy wykonać z gruntów niewysadzinowych, o wskaźniku wodoprzepuszczalności „k” nie mniejszym od 8 m/dobę. Jeżeli Wykonawca nie dysponuje gruntem o takich właściwościach, Inspektor Nadzoru może wyrazić zgodę na ulepszenie górnej warstwy poprzez stabilizację cementem lub wapnem.
- Grunt przewieziony w miejsce wbudowania powinien być bezzwłocznie wbudowany. Inspektor Nadzoru może dopuścić czasowe składowanie gruntu, pod warunkiem jego zabezpieczenia przed nadmiernym zawilgoceniem.
- Wykonywanie nasypów, podbudów, zasypek i obsypki należy przerwać, jeżeli wilgotność gruntu przekracza wartość dopuszczalną, to znaczy jest większa od wilgotności optymalnej o więcej niż 10% jej wartości. Na warstwie gruntu nadmiernie zawilgoconego nie wolno układać następnej warstwy gruntu. W okresie deszczowym nie należy pozostawiać niezagęszczonej warstwy do dnia następnego. Jeżeli warstwa gruntu niezagęszczonego uległa nadmiernemu zawilgoceniu, a wykonawca nie jest w stanie osuszyć jej i zagęścić w czasie zaakceptowanym przez Inspektora Nadzoru Inwestorskiego, to może on nakazać Wykonawcy usunięcie wadliwej warstwy. Wilgotność gruntu w czasie zagęszczania powinna być równa wilgotności optymalnej, z tolerancją od -20% do +10% jej wartości. Jeżeli wilgotność naturalna gruntu jest niższa od wilgotności optymalnej o więcej niż 20% jej wartości, to wilgotność gruntu należy zwiększyć przez dodanie wody.
- Każda warstwa gruntu jak najszybciej po jej rozłożeniu, powinna być zagęszczona z zastosowaniem sprzętu odpowiedniego dla danego rodzaju gruntu oraz występujących warunków. Rozłożone warstwy gruntu należy zagęszczać od krawędzi do wewnątrz wykopu.
- Grubość warstwy zagęszczonego gruntu oraz liczbę przejazdów maszyny zagęszczającej zaleca się określić doświadczalnie dla każdego rodzaju gruntu i typu maszyny.
- W zależności od uziarnienia stosowanych materiałów, zagęszczenie warstwy należy określać za pomocą oznaczenia wskaźnika zagęszczenia lub porównania pierwotnego i wtórnego modułu odkształcenia.
- Wskaźnik zagęszczenia gruntów w opisanych budowlach określa dokumentacja projektowa.

Tablica 3. Dopuszczalne odchyłki przy wykonywaniu nasypów

Rodzaj parametru nasypu	Dokładność
Wymiary w planie, cm	±10
Oś nasypu (nasyp zwarty), cm	±10
Rzędna wierzchu nasypu, cm	+2, -5
Pochylenie skarpy, stopnie	±1,5
Nierówność powierzchni (gruntu), cm	±10
Nierówność powierzchni wykończonej, cm	±5

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

4.1 Ogólne zasady kontroli jakości robót

Ogólne zasady kontroli jakości robót podano w ST.00.00.00 „Wymagania ogólne”

4.2 Kontrola jakości wykonania nasypów

Sprawdzenie jakości wykonania nasypów polega na kontrolowaniu następujących etapów i parametrów:

- badania przydatności gruntów do budowy,
- badania prawidłowości wykonania poszczególnych warstw,
- badania zagęszczenia warstw,
- pomiary geometrii gotowych nasypów, podbudów, zasypek i obsyppek.

ST.03.00.00	Roboty konstrukcyjne
SST.03.01.00	Konstrukcje żelbetowe

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w ST.00.00.00 „Wymagania ogólne”.

1.2 Beton

Właściwości betonu (klasa oraz inne wymagania) wynikają z dokumentacji projektowej. Receptura mieszanki betonowej musi zapewniać odporność na segregację, dobrą zdolność rozplywu, niezbędną urabialność.

Tablica 4. Normowa klasyfikacja wytrzymałości betonów zwykłych i lekkich

Lp.	Wytrzymałość charakterystyczna (wałcowa) $f_{ck,cyl}$ [MPa]	Beton zwykły			Beton lekki		Podział wg zakresu wytrzymałości
		Obecne oznaczenie klasy betonu	Klasa wytrzymałości	$f_{ck,cube}$ [MPa]	Klasa wytrzymałości	Wytr. charakterystyczna $f_{ck,cube}$ [MPa]	
1	8	B10	C 8/10	10	LC 8/9	9	Betony zwykłe
2	12	B15	C 12/15	15	LC 12/13	13	
3	16	B20	C 16/20	20	LC 16/18	18	
4	20	B25	C 20/25	25	LC 20/22	22	
5	25	B30	C 25/30	30	LC 25/28	28	
6	30	B37	C 30/37	37	LC 30/33	33	
7	35	B45	C 35/45	45	LC 35/38	38	
8	40	B50	C 40/50	50	LC 40/44	44	
9	45	B55	C 45/55	55	LC 45/50	50	
10	50	B60	C 50/60	60	LC 50/55	55	
11	55	B67	C 55/67	67	LC 55/60	60	Betony wysokiej wytrzymałości
12	60	B75	C 60/75	75	LC 60/66	66	
13	70	B85	C 70/85	85	LC 70/77	77	
14	80	B95	C 80/95	95	LC 80/88	88	
15	90	B105	C 90/105	105	-	-	
16	100	B115	C 100/115	115	-	-	

1.3 Zbrojenie i stal elementów marek stalowych.

Zbrojenie należy wykonać zgodnie z dokumentacją projektową. Szkielety muszą być odpowiednio sztywne, tak aby nie dochodziło do odkształceń w czasie wstawiania oraz betonowania. Marki stalowe osadzone przed wykonaniem betonowania należy wykonać zgodnie z dokumentacją projektową.

Tablica 5. Oznaczenia stali zbrojeniowej wraz z klasyfikacją wg norm

Nazwa gatunku stali	Rodzaj pręta	Klasa stali wg normy		Dokumenty odniesienia		Spawalność stali
		PN-B [3]	EC2 [1]	PN-B [3]	EC2 [1]	
St05-b	gładki	A-0	-	PN	-	tak
St3SX-b	gładki	A-I				tak
St3SY-b	gładki					tak
St3S-b	gładki					tak
PB 240	gładki					PN
18G2-b	żebrowany			A-II	PN	tak
20G2Y-b	żebrowany	tak				
25G2S	żebrowany	nle				
34GS	żebrowany	A-III		PN	AT	nie
RB400	żebrowany				AT*	nie
RB400W	żebrowany		tak			
20G2VY	żebrowany	A-IIIN	$f_{yk} = 490 \text{ MPa}$	PN	AT	tak
RB500	żebrowany		PN	AT*	nle	
RB500W	żebrowany				tak	
St3-b-500	żebrowany		$f_{yk} = 500 \text{ MPa}$	AT	AT	tak
BSt500KR	żebrowany				tak	
BSt500M	żebrowany				tak	
B500A	żebrowany				AT*	tak
BSt500S	żebrowany				AT	AT
BSt500WR	żebrowany		tak			
B500B	żebrowany		tak			
B500SP	żebrowany		$f_{yk} = 500 \text{ MPa}$	AT	AT*	tak

PN – norma krajowa, AT – aprobaty techniczne, AT* – aprobaty techniczne przy istniejącej normie krajowej

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

2.2 Transport mieszanki betonowej

Warunki i czas transportu mieszanki betonowej powinny zapewnić dostarczenie jej do miejsca układania w takim stanie, by nie wystąpiło rozsegregowanie składników, zanieczyszczenie, zmiana składu mieszanki (ubytek wody) oraz obniżenie temperatury przekraczającej granicę określoną w wymaganiach technologicznych. Nie dopuszcza się dolewania wody do transportowanej mieszanki betonowej. Dopuszczalny czas zużycia mieszanki betonowej zależy od temperatury zewnętrznej otoczenia.

Tablica 6. Dopuszczalny czas przetrzymywania gotowej mieszanki betonowej

Temperatura zewnętrzna	Najdłuższy okres przetrzymywania mieszanki [h]
poniżej + 20 °C	1,50
+ 20 °C	1,00
powyżej + 20 °C	1,00 – 0,75

Przy ogrzewaniu mieszanki lub przy stosowaniu dodatków przyspieszających wiązanie	0,50
---	------

3. WYKONANIE ROBÓT

3.1 Wymagania ogólne.

Podstawowe etapy wykonywania robót żelbetowych:

- Szalowanie konstrukcji żelbetowej z zachowaniem geometrii projektowanego elementu,
- Zbrojenie konstrukcji betonowej z zachowaniem projektowanego dystansu zbrojenia od powierzchni szalunku,
- Betonowanie,
- Zawibrowanie betonu wibratorami wglębnymi,
- Pielęgnacja betonu w okresie jego wiązania,
- Rozebranie szalunku,
- Naprawa ewentualnych drobnych ubytków konstrukcji.

3.2 Roboty zbrojarskie.

Roboty zbrojarskie należy wykonać zgodnie z rysunkami zbrojeniowymi. Do montażu zbrojenia używać wyżarzonego drutu stalowego, tzw. drutu wiązałkowego. Dla zabezpieczenia wymaganej otuliny elementów żelbetowych stosować wyłącznie stabilizatory i podkładki dystansowe systemowe (dla płyt stosować wyłącznie podkładki dystansowe betonowe, dla ścian i słupów dopuszcza się stosowanie systemowych podkładek z tworzyw sztucznych). Nie można wbudować stali zatłuszczonej, zabrudzonej farbami, zablokowanej i oblodzonej. Niedopuszczalne jest bezpośrednie chodzenie po wykonanym szkielecie zbrojeniowym. Wykonanie zbrojenia elementów budowli podlega odbiorowi przez Inspektora Nadzoru Inwestorskiego i musi być potwierdzone wpisem do dziennika budowy.

Tablica nr 7. Dopuszczalne odchyłki w rozmieszczeniu zbrojenia w deskowaniu:

Odchylenia	Dopuszczalne wartości odchyłek w mm
Od wymiarów siatek i szkieletów wiązanych lub zgrzewanych: <ul style="list-style-type: none"> • długość elementu • szerokość (wysokość) elementu przy wymiarze do 1 m 	± 10 mm ± 5 mm
W rozstawie prętów podłużnych, poprzecznych i strzemion <ul style="list-style-type: none"> • dla średnic $\varnothing \leq 20$ mm • dla średnic $\varnothing > 20$ mm 	± 10 mm $\pm 0,5 \varnothing$
W grubości warstwy otulającej	± 5 mm
W położeniu połączeń (styków) prętów	± 25 mm

Nie dopuszcza się:

- magazynowania stali w pobliżu miejsca wbudowania, jeżeli może to doprowadzić do zniszczenia szalunku lub wykonanych wcześniej elementów budowli, np. dojrzewającego stropu, belek, itp.,
- gięcia prętów zbrojeniowych „na gorąco”,
- wykonywania zgrzewów roboczych w zbrojeniu ze stali trudno spawalnych,
- wbudowania zatłuszczonego zbrojenia lub zbyt skorodowanego,
- odginania prętów wykotwionych z wykonanych wcześniej elementów, jeżeli pręty przemieściły się w trakcie betonowania i przez to mają zbyt małą otulinę. Dotyczy to szczególnie słupów i ścian,

- samowolnego przecinania zbrojenia ścian-tarcz, których pręty muszą być w całości wbudowane w ścianę – tarczę wyższej kondygnacji,
- samowolnej zamiany średnic i rozstawu prętów zbrojenia przy zachowaniu tej samej powierzchni przekroju zbrojenia,
- wykonania tzw. prętów prowadzących zbrojenia dolnego, które doprowadza do podwyższenia siatki dolnej zbrojenia o średnicę pręta prowadzącego,
- chodzenia bezpośrednio po wykonanym zbrojeniu,

3.3 Roboty betonowe i żelbetowe.

Mieszanka betonowa powinna być przygotowana zgodnie z projektowaną recepturą. Klasa betonu jest określona jednoznacznie na rysunkach szalunkowych.

Beton towarowy dostarczony jako gotowa mieszanka do wbudowania musi posiadać odpowiednie dokumenty określające jego parametry w tym klasę wytrzymałości.

W przypadku, kiedy wykonawca zgodnie z dokumentacją projektową zobowiązany jest do pobierania próbek betonu, wówczas próbki muszą być umieszczone w formach sześciennych typu A, B lub C wg warunków określonych w normie. Mieszkankę betonową w formach, posmarowanych środkiem antyadhezyjnym należy układać i zagęszczać w taki sam sposób, jaki stosuje się przy wykonywaniu elementu konstrukcji. Próbkę do określania wytrzymałości betonu na ściskanie należy pobierać bezpośrednio przy betonowaniu konstrukcji. Liczba próbek, jaką należy pobrać to co najmniej 3 próbki na każdą partię betonu. Wykonawca jest zobowiązany do oznakowania próbek, tak by w sposób jednoznaczny określały partię dostawy, datę dostawy, miejsce wbudowania betonu, element budowlany, klasę betonu. Pobrane próbki należy konsekwentnie numerować od początku trwania robót. Wykonawca jest zobowiązany do przechowywania próbek w warunkach zbliżonych do warunków dojrzewania betonu w konstrukcji, zarówno przed jak i po ich rozformowaniu. Wykonawca jest zobowiązany do przeprowadzania badań próbek betonowych w laboratorium – jedna partia wskazana losowo przez INI, które jest do tego uprawnione. Wykonawca jest zobowiązany do prowadzenia Protokołu z Kontroli Jakości Betonu, jak również do przedstawiania go na bieżąco Inspektorowi Nadzoru Inwestorskiego

W Protokole należy podać przede wszystkim:

- klasę betonu wg projektu, określoną na rysunkach szalunkowych,
- datę pobrania próbek,
- oznaczenie próbek,
- określenie miejsca wbudowania mieszanki betonowej,
- daty kolejnych badań wytrzymałości betonu na ściskanie dla kolejnych próbek,
- wyniki badań wytrzymałościowych,
- wyniki innych badań, np. wodoszczelności, mrozoodporności, itp., jeżeli są wymagane

3.4 Układanie mieszanki betonowej.

Wykonawca poinformuje Inspektora Nadzoru Inwestorskiego w odpowiednim czasie o planowanych odbiorach robót zanikających w toku zgodnie z zapisami umowy.

Przed przystąpieniem do układania mieszanki należy:

- wykonać i sprawdzić stan deskowań, usztywnień i pomostów,
- Powierzchnię wewnętrzną płyt szalunkowych stykających się z mieszanką betonową posmarować środkiem antyadhezyjnym,
- gotowy szalunek należy skontrolować geodezyjnie,
- wykonać zbrojenie,
- rozmieścić elementy kotwiące, przejścia szczelne przez ściany, taśmy dylatacyjne.

W trakcie układania mieszanki betonowej stale obserwować stan deskowania, aby nie dopuścić do zmiany kształtu konstrukcji. Wykonawca ma pełną dowolność wyboru sposobu transportu pionowego mieszanki betonowej. Dopuszcza się zarówno samochodowe pompy do betonu, pompy stacjonarne z rurociągami do elementu rozdzielającego jak również możliwość podawania mieszanki pojemnikiem. Mieszkankę betonową w fundamentach, ścianach, słupach,

belkach, podciągach należy układać warstwami o grubości od 30 do 40 cm. Układanie mieszanki betonowej w słupach i ścianach. Dla wysokich elementów pionowych (słupy, ściany) o wysokości większej niż 5m stosować specjalne technologie betonowania z użyciem betonu o kruszywie $\leq 8\text{mm}$. Nie zaleca się poziomych przerw roboczych w ścianach. W wyjątkowych wypadkach konieczność i położenie przerwy roboczej uzgodnić z INI. Ściany i słupy należy betonować do dolnej krawędzi stropu lub podciągu nad kondygnacją. Jeżeli ściana lub słup przebiega przez dwie lub więcej kondygnacji, to takty betonowania należy uzgodnić z konstruktorem lub przyjąć zgodnie z rysunkami zbrojarskimi. Układanie mieszanki betonowej w belkach i podciągach Jeżeli wysokość belki lub podciągu jest większa niż 80 cm i podciąg lub belka jest zaprojektowana jako monolitycznie związana ze stropem, to można wykonać betonowanie niezależnie od płyt, tzn. w dwóch fazach betonowania: do płyty i płytę. Powierzchnię styku betonu bezwzględnie wykonać jako surową, niezacieraną. Zbyt równą powierzchnię styku groszkować.

Nie dopuszcza się:

- swobodnego zrzucania mieszanki betonowej z wysokości powodującej jej rozsegregowanie,
- układania mieszanki betonowej z wysokości przekraczającej 5m bez zastosowania giętkich przewodów odcinkowych zaopatrzonych w bezpośrednie i końcowe urządzenia do redukcji prędkości spadającej mieszanki.
- pozostawienia mieszanki betonowej niezabezpieczonej przed nadmierną utratą wody przy betonowaniu w okresie upałów lub silnego operowania promieni słonecznych.
- pozostawienia ułożonej mieszanki betonowej niezabezpieczonej przed rozmyciem, przy betonowaniu w czasie deszczu.

Dopuszcza się betonowanie w temperaturach wyższych niż $-2\text{ }^{\circ}\text{C}$. W temperaturach między $-2\text{ }^{\circ}\text{C}$ a $-10\text{ }^{\circ}\text{C}$ dopuszczalne jest betonowanie wyłącznie w wyjątkowych wypadkach stosując specjalne technologie zabezpieczające beton przed przemarzaniem. Konieczne jest przykrywanie świeżego betonu matami izolacyjnymi oraz stosowanie nagrzewnic. Zabrania się betonowania poniżej -10°C .

3.5 Zagęszczanie mieszanki betonowej.

Mieszkankę betonową należy zagęszczać mechanicznie przez wibrowanie. Zaleca się zagęszczanie mechaniczne mieszanki betonowej wibratorami pogrążalnymi.

3.6 Przerwy robocze.

Należy tak zaplanować przebieg betonowania, by zachować ciągłość robót betonowych. Nie dopuszcza się wykonywania przerw roboczych w elementach w miejscach o znacznym wyężeniu konstrukcji, w miejscu krzyżowania się elementów konstrukcyjnych oraz w bezpośredniej bliskości podpór oraz w miejscach w których może to doprowadzić do zmniejszenia nośności elementu.

Jeżeli koniecznym będzie wykonanie przerwy roboczej, to:

- miejsce przerwy roboczej należy bezwzględnie uzgodnić z Inspektorem Nadzoru Inwestorskiego i Projektantem konstrukcji,
- przerwę roboczą w słupach należy wykonać w miejscu styku z elementami poziomymi,
- przerwa robocza w płytach może być wykonana w miejscach najmniejszej siły poprzecznej; tzn.: w odległości $1/4$ rozpiętości, licząc od podparcia płyty,
- nie dopuszcza się wykonania przerwy roboczej na wspornikach,
- przerwa robocza w ścianach nie może być wykonana rzadziej niż co 15 m,
- kształt przerwy roboczej musi zapewniać przeniesienie siły poprzecznej w styku (profilowanie przerwy roboczej),
- dla zapewnienia zespolenia betonu świeżego z ułożonym wcześniej stosować systemowe siatki profilowane,
- przerwy robocze w elementach z betonu wodoszczelnego zabezpieczyć przed przenikaniem wody gruntowej lub opadowej poprzez zastosowanie systemowych zabezpieczeń uszczelniających np.: taśm bentonitowych lub innych rozwiązań systemowych.

Wznowienie betonowania powinno nastąpić nie później niż po 3 godzinach lub gdy beton zwiąże całkowicie. W przypadku wznowienia betonowania po dłuższej przerwie, płaszczyznę styku należy oczyścić z wolno tkwiących ziaren kruszywa i starannie zwilżyć wodą i pokryć środkiem szczepnym.

3.7 Pielęgnacja dojrzewającego betonu.

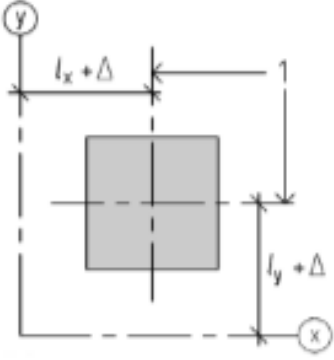
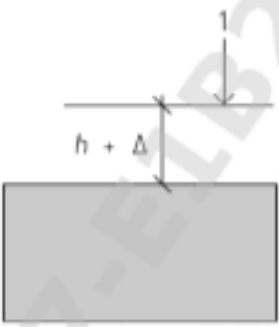
Wykonawca jest zobowiązany do właściwej pielęgnacji dojrzewającego betonu. Należy zapewnić właściwą wilgotność betonu w okresie dojrzewania, jak również ochronę dojrzewającego betonu przed zbyt niskimi temperaturami w okresie zimowym stosując nagrzewanie. Bezpośrednio po zakończeniu betonowania zaleca się przykrycie powierzchni betonu lekkimi osłonami wodoszczelnymi zapobiegającymi odparowaniu wody z betonu i chroniącymi beton przed deszczem i nasłonecznieniem. Przy temperaturze otoczenia wyższej niż +5°C należy nie później niż po 12 godzinach od zakończenia betonowania rozpocząć pielęgnację wilgotnościową betonu i prowadzić ją co najmniej przez 7 dni (przez polewanie co najmniej 3 razy na dobę). W czasie dojrzewania betonu elementy powinny być chronione przed uderzeniami i drganiami.

3.8 Dopuszczalne odchylenia od wymiarów i położenia konstrukcji betonowych i żelbetowych.

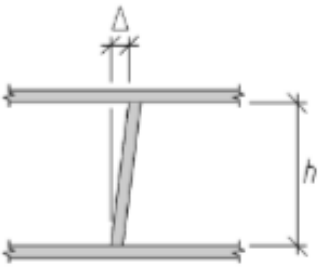
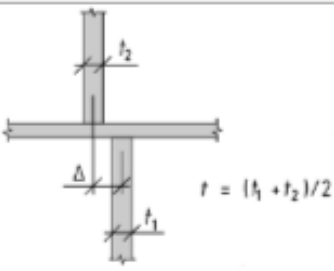
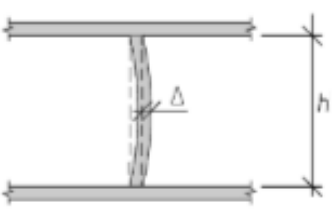
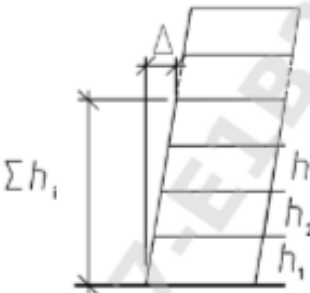
Tablica nr 8. Dopuszczalne odchyłki wymiarów zewnętrznych oraz powierzchni konstrukcji betonowych i żelbetowych

Odchylenia	Dopuszczalne wartości odchylenia w mm
Odchylenie płaszczyzny i krawędzi ich przecięcia do projektowanego pochylenia: (1) na 1 m wysokości (2) na całą wysokość konstrukcji <ul style="list-style-type: none"> • w fundamentach • w ścianach wzniesionych w deskowaniu nieruchomym oraz słupów podtrzymujących stropy monolityczne • w ścianach (budowlach) wzniesionych w deskowaniu ślizgowym lub przestawnym. 	± 5 mm ± 20 mm ± 15 mm ± 6 mm
Odchylenia płaszczyzn poziomych od poziomu: <ul style="list-style-type: none"> • na 1 m płaszczyzny w dowolnym kierunku • na całą płaszczyznę 	± 5 mm ± 15 mm
Miejsca odchylenia powierzchni betonu przy sprawdzeniu łatą o długości 2,0 m z wyjątkiem powierzchni podporowych: <ul style="list-style-type: none"> • powierzchni bocznych i spodnich • powierzchni górnych 	± 4 mm ± 8 mm
Odchylenia w długości lub rozpiętości elementów	± 20 mm
Odchylenia w wymiarach przekroju poprzecznego	± 8 mm
Odchylenie w rzędnych powierzchni stanowiących oparcie dla innych elementów	± 5 mm

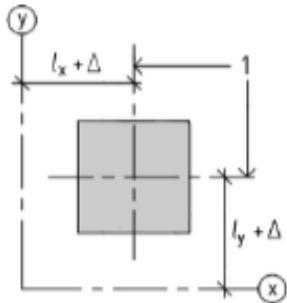
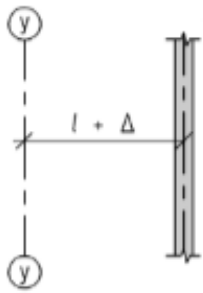

Tablica nr 9. Dopuszczalne odchyłki fundamenty

Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a	 <p>1 – osie centralne podparcia (przekrój poziomy) y – linie drugorzędne w kierunku y x – linie drugorzędne w kierunku x</p>	<p>Położenie w rzucie podpory głównej względem linii drugorzędnych</p>	$\pm 25 \text{ mm}$
b	 <p>1 – poziom drugorzędny (przekrój poprzeczny) h – projektowana odległość od poziomu drugorzędneho do poziomu posadowienia</p>	<p>Położenie podpory głównej w kierunku pionowym względem poziomu drugorzędneho</p>	$\pm 20 \text{ mm}$

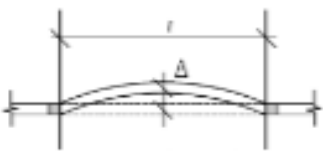


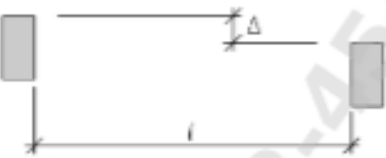
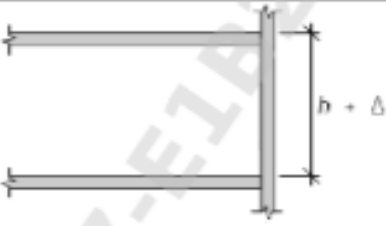
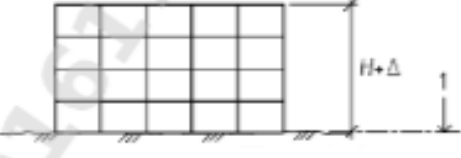
Tablica nr 10. Dopuszczalne odchyłki ściany

Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a	 <p>h – swobodna wysokość</p>	Nachylenie słupa lub ściany na każdym poziomie w jedno- lub wielopiętrowym budynku $h \leq 10 \text{ m}$ $h > 10 \text{ m}$	Większa z wartości 15 mm lub $h/400$ 25 mm lub $h/600$
b	 <p>$t = (t_1 + t_2)/2$</p>	Odchyłka między osiami	Większa z wartości $t/30$ lub 15 mm ale nie więcej niż 30 mm
c		Krzywizna słupa lub ściany między sąsiednimi poziomami	Większa z wartości $h/300$ lub 15 mm ale nie więcej niż 30 mm
d	 <p>Σh_i – suma wysokości rozpatrywanych pięter</p>	Położenie słupa lub ściany na dowolnym piętrze, względem linii pionowej przechodzącej przez projektowany środek w poziomie posadowienia w konstrukcji wielopiętrowej: n jest liczbą pięter, gdzie $n > 1$	Mniejsza wartość z 50 mm lub $\Sigma h_i / (200 n^{1/2})$

Tablica nr 11. Dopuszczalne odchyłki słupy

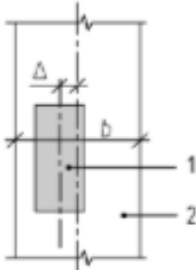

Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a	 <p>1 – osie centralne podparcia (przekrój poziomy) y – linie drugorzędne w kierunku y x – linie drugorzędne w kierunku x</p>	Położenie w płaszczyźnie słupa względem linii drugorzędnych	$\pm 25 \text{ mm}$
b	 <p>y – linia drugorzędna w kierunku y</p>	Położenie w płaszczyźnie ściany względem linii drugorzędnych	$\pm 25 \text{ mm}$
c		Wolna przestrzeń między przyległymi słupami lub ścianami	Większa z wartości ^a $\pm 20 \text{ mm}$ lub $\pm l / 600$ ale nie więcej niż 60 mm
^a UWAGA. Dokładniejsze tolerancje mogą być wymagane w przypadku słupów i ścian podpierających elementy prefabrykowane z betonu w zależności od tolerancji względem długości podpartych elementów i wymaganej długości podparcia			

Tablica nr 12. Dopuszczalne odchyłki słupy

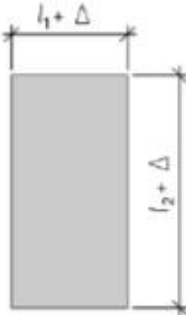
Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a		Pozioma prostoliniowość belki	Większa z wartości $\pm 20 \text{ mm}$ lub $\pm l/600$
b		Odległość między przyległymi belkami, mierzona w odpowiadających sobie punktach	Większa z wartości * $\pm 20 \text{ mm}$ lub $\pm l/600$ ale nie więcej niż 40 mm
* UWAGA: Dokładniejsze tolerancje mogą być wymagane w przypadku belek podpierających elementy prefabrykowane z betonu w zależności od tolerancji względem długości podpartych elementów i wymaganej długości podparcia			
c		Nachylenie belki lub płyty	$\pm (10 + l/500) \text{ mm}$
d		Poziom przyległych belek, mierzony w odpowiadających sobie punktach	$\pm (10 + l/500) \text{ mm}$
e		Poziom przyległych stropów przy podporach	$\pm 20 \text{ mm}$
f		Poziom górnego stropu mierzony względem systemu drugorzędny $H \leq 20 \text{ m}$ $20 \text{ m} < H$	± 20 $\pm 0,5 (H + 20)$ ale nie więcej niż 50 mm

1 – poziom drugorzędny

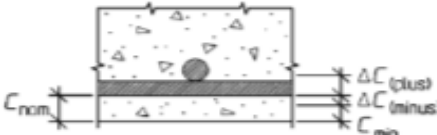
cd. Tablica nr 12. Dopuszczalne odchyłki słupy


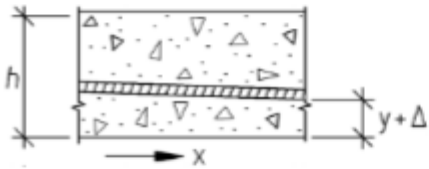
Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a	 <p>1 – belka, przekrój 2 – słup, wysokość</p>	Położenie osi belki względem osi słupa b = wymiar słupa w tym samym kierunku co Δ	Większa z wartości $\pm b/30$ lub ± 20 mm
b	 <p>1 – rzeczywista oś łóżyska podpory</p>	Położenie osi łóżyska podpory, w przypadku stosowania podpór konstrukcyjnych l = projektowana odległość osi od krawędzi	Większa z wartości $\pm l/20$ lub ± 15 mm

Tablica nr 13. Dopuszczalne odchyłki przekroje

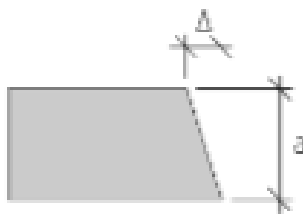
Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ	
			Klasa tolerancji 1	Klasa tolerancji 2 patrz 10.1(2) Uwagi
a	 <p>l – wymiar przekroju poprzecznego</p>	Wymiary przekroju poprzecznego stosowane do belek, płyt i słupów $l_1 < 150$ mm ± 10 mm $l_1 = 400$ mm ± 15 mm $l_1 \geq 2500$ mm ± 30 mm z interpolacją liniową wartości pośrednich		± 5 mm ± 10 mm ± 30 mm
UWAGA 1 W przypadku fundamentów dopuszczalne odchyłki dodatkowo powinny być podane w specyfikacji wykonawczej, jeśli jest to wymagane. Odchyłki ujemne są podane powyżej. UWAGA 2 Tolerancje dotyczące specjalnych geotechnicznych elementów z betonu wylewanych bezpośrednio na podłożu, nie są objęte niniejszą normą, np. ściany szczelinowe, pale wiercone itp. Natomiast obejmuje ona, zwykle fundamenty wylewane bezpośrednio na grunt (np. chudy beton, itp.).				

cd Tablica nr 13. Dopuszczalne odchyłki przekroje


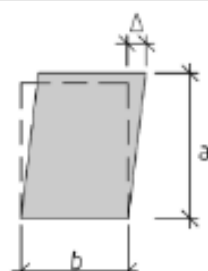
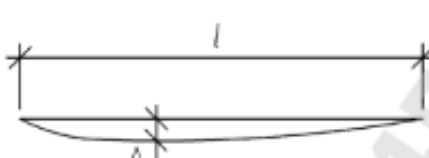
Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ	
			Klasa tolerancji 1	Klasa tolerancji 2
b	 <p>Wymaganie:</p> $c_{nom} + \Delta c_{(plus)} > c > c_{nom} - \Delta c_{(minus)} $	Położenie zbrojenia zwykłego $\Delta c_{(plus)}$ $h \leq 150 \text{ mm},$ $h = 400 \text{ mm},$ $h \geq 2500 \text{ mm},$ z interpolacją liniową wartości pośrednich	+ 10 mm + 15 mm + 25 mm ^a	+ 5 mm + 10 mm + 20 mm
	c_{min} = wymagana otulina minimalna c_{nom} = otulina nominalna = $c_{min} + \Delta c_{(minus)} $ c = rzeczywista otulina Δc = dopuszczalna odchyłka względem c_{nom} h = wysokość przekroju poprzecznego	$\Delta c_{(minus)}$	Δc_{dev}^a	Δc_{dev}^a
^a Δc_{dev} mogą być podane w załączniku krajowym do EN 1992-1-1. Jeżeli nie określono inaczej, $\Delta c_{dev} = 10 \text{ mm}$. Możliwe jest ustalenie w specyfikacji wykonawczej, czy dopuszczalne jest statystyczne podejście pozwalające na pewien procent wartości z otuliną mniejszą niż c_{min} . ^b Dopuszczalne odchyłki dodatnie dla otuliny zbrojenia fundamentów i elementów z betonu w fundamentach można zwiększyć o 15 mm. Odchyłki ujemne stosuje się, jak podano powyżej.				

Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
c		Połączenia na zakład l = długość zakładu	$-0,06 l$
d	 <p>Przekrój podłużny; y – położenie nominalne (normalnie funkcja położenia x) względem cięgna sprężającego)</p>	Rozmieszczenie zbrojenia sprężającego ^{a)} dla $h \leq 200$ mm dla $h > 200$ mm: Otulina betonowa mierzona względem kanału $\Delta c_{(min)us}$	± 6 mm Mniejsza z wartości $\pm 0,03 h$ lub ± 30 mm $\Delta c_{dev}^{b)}$
^a Podane wartości mają zastosowanie do położenia w pionie i poziomie. Dla położenia w poziomie h jest szerokością elementu. Dla cięgien w płytach odchyłki większe niż ± 30 mm mogą być dopuszczone, jeżeli jest to niezbędne do ominięcia drobnych otworów, kabli, wgłębień i wkładek. Profil cięgna przy takich odchyłkach powinien być gładki.			
^b Dopuszczalna odchyłka ujemna Δc_{dev} jak dla zbrojenia zwykłego, patrz pozycja b			

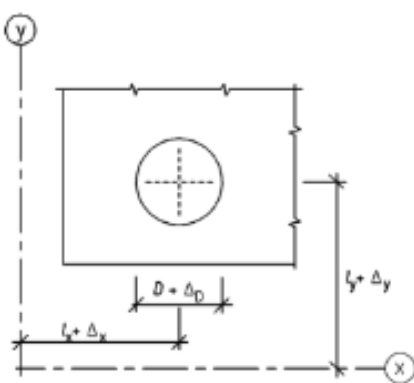
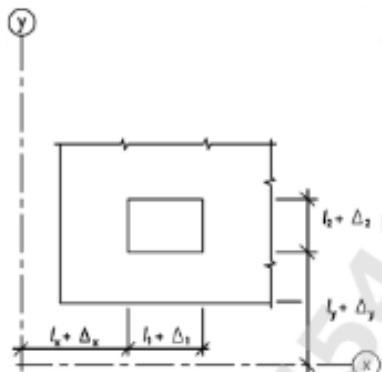
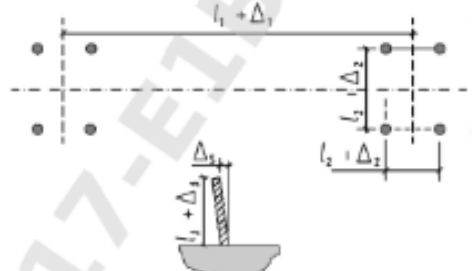
cd Tablica nr 13. Dopuszczalne odchyłki przekroje

Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a	 <p>a – długość wymiaru przekroju poprzecznego</p>	Ortogonalność przekroju poprzecznego	Większa z wartości $\pm 0,04 a$ lub ± 10 mm, ale nie więcej niż ± 20 mm.

Tablica nr 14. Powierzchnie i prostoliniowość krawędzi

Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a	<p>powierzchnia deskowana lub wygładzona:</p> <p>ogólnie $l = 2,0 \text{ m}$</p> <p>lokalnie $l = 0,2 \text{ m}$</p> <p>powierzchnia nieformowana:</p> <p>ogólnie $l = 2,0 \text{ m}$</p> <p>lokalnie $l = 0,2 \text{ m}$</p> 	<p>Płaskość</p> <p>$l = 2,0 \text{ m}$</p> <p>$l = 0,2 \text{ m}$</p> <p>$l = 2,0 \text{ m}$</p> <p>$l = 0,2 \text{ m}$</p>	<p>9 mm</p> <p>4 mm</p> <p>15 mm</p> <p>6 mm</p>
b		<p>Asymetria przekroju poprzecznego</p>	<p>Większa z wartości $\pm a/25$ lub $\pm b/25$, ale nie więcej niż $\pm 30 \text{ mm}$.</p>
c		<p>Prostoliniowość krawędzi</p> <p>Dla długości:</p> <p>$l < \pm 1 \text{ m}$</p> <p>$l > 1 \text{ m}$</p>	<p>$\pm 8 \text{ mm}$</p> <p>$\pm 8 \text{ mm/m}$, ale nie więcej niż $\pm 20 \text{ mm}$</p>

Tablica nr 15. Powierzchnie i prostoliniowość krawędzi

Lp.	Rodzaj odchyłki	Opis	Dopuszczalna odchyłka Δ
			Klasa tolerancji 1
a	 <p> Δ_x i Δ_y – odchyłka od linii drugorzędnej w kierunku x i y Δ_D – odchyłka średnicy </p>	Otwory i wkładki kanałowe Δ_x i Δ_y Δ_D	± 25 mm ± 10 mm Jeżeli nie określono inaczej w specyfikacji wykonawczej
b	 <p> Δ_x i Δ_y – odchyłka od linii drugorzędnej w kierunku x i y Δ_1 i Δ_2 – odchyłka bloku Alternatywnie mierzone względem linii centralnych (jak na Rysunku a). </p>	Bloki i wnęki Δ_x , Δ_y , Δ_1 , Δ_2	± 25 mm Jeżeli w specyfikacji wykonawczej nie określono inaczej
c	 <p> l_1 – odległość między grupami śrub l_2 – odległość między śrubami w grupie l_3 – swobodna długość śruby </p>	Śruba kotwowa i podobne wkładki Rozmieszczenie śrub i centrowanie grupy śrub Wewnętrzna odległość między śrubami w grupie	$\Delta_1 = \pm 10$ mm $\Delta_2 = \pm 3$ mm

3.9 Wykańczanie powierzchni z betonu.

Dla powierzchni betonów w konstrukcji nośnej obowiązują następujące wymagania co do równości powierzchni i kryterium akceptacji: Wszystkie betonowe powierzchnie muszą być gładkie i równe, bez zagłębień między ziarnami kruszywa, przełomów i wybrzuszeń ponad powierzchnię, pęknięcia są niedopuszczalne, rysy powierzchniowe skurczowe są dopuszczalne pod warunkiem, że zostaje zachowana otulina zbrojenia betonu, pustki, raki i wykuszyny są dopuszczalne pod warunkiem, że otulenie zbrojenia betonu będzie nie mniejsze niż przyjęte w dokumentacji projektowej, a powierzchnia na której występują nie większa niż 0,5% powierzchni odpowiedniej ściany. Faktura powierzchni i naprawa uszkodzeń.

Jeżeli projekt nie przewiduje specjalnego wykończenia powierzchni betonowych, to po zdjęciu deskowań z konstrukcji należy:

- wszystkie wystające nierówności wyrównać za pomocą tarcz karborundowych i czystej wody bezpośrednio po rozebraniu szalunków,
- braki i ubytki na eksponowanych powierzchniach uzupełnić betonem i następnie wygładzić i uklepać, aby otrzymać równą i jednorodną powierzchnię bez dołków i porów, wyrównaną wg powyższych zaleceń powierzchnię należy obrzucić zaprawą i lekko wyszczotkować wilgotną szczotką, aby usunąć powierzchnie szkliste.

3.10 Deskowania - szalunki.

Wybór rodzaju szalunku pozostawia się Wykonawcy. Zaleca się stosowanie szalunków ściennych i stropowych inwentaryzowanych z wypełnieniem z płyt niepochlaniających wody. Szalowanie należy wykonać zgodnie z planami szalunkowymi. Deskowania-szalunki muszą być wykonane tak, aby była zapewniona ich stateczność i niezmienność układu. Wykonanie szalowania elementów budowli podlega odbiorowi przez Inspektora Nadzoru Inwestorskiego i musi być potwierdzone wpisem do Dziennika Budowy. INI musi być poinformowany w odpowiednim czasie o odbiorze szalunków. Jeżeli w szalunkach ścian, słupów belek, podciągów lub stropów będą znajdowały się inne elementy wbudowane podlegające zakryciu, to podlegają one odbiorowi potwierdzonemu wpisem do Dziennika Budowy. Rozformowanie konstrukcji może nastąpić po osiągnięciu przez beton wytrzymałości rozformowania dla konstrukcji monolitycznych.

SST.03.02.00	Konstrukcje murowe
--------------	--------------------

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

1.2 Rodzaje materiałów:

Dokładny rodzaj i parametry drobnowymiarowych elementów murarskich drobnowymiarowych określa dokumentacja projektowa konstrukcyjna.

2. SPRZĘT, TRANSPORT

1.3 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

4. WYKONANIE ROBÓT

1.4 Wymagania ogólne.

Roboty murowe należy wykonywać zgodnie z dokumentacją techniczną niniejszą specyfikacją techniczną, zasadami sztuki murarskiej oraz dodatkowymi wymaganiami producenta i dostawcy materiałów. O ile w dokumentacji projektowej i/lub w dokumentach odniesienia do wyrobów murowych nie podano inaczej, to:

- mury należy wykonywać warstwami z zachowaniem prawidłowego wiązania elementów murowych i grubości spoin tak, aby ściana stanowiła jeden element konstrukcyjny,
- spoiny poprzeczne i podłużne w sąsiednich warstwach muru powinny być usytuowane mijankowo,
- mury należy wnosić możliwie równomiernie na całej ich długości,
- elementy murowe powinny być czyste i wolne od kurzu,
- przed wbudowaniem elementy murowe powinny być moczone, jeżeli takie wymaganie zawarto w dokumentach odniesienia lub instrukcji producenta wyrobu.
- stosowanie elementów murowych półłukowych przy murowaniu słupów i filarów, poza liczbą konieczną do uzyskania prawidłowego wiązania, jest niedopuszczalne,
- liczba elementów murowych półłukowych nie powinna przekraczać: – w murach konstrukcyjnych zbrojonych – 10%, – w murach konstrukcyjnych niezbrojonych – 15%, – w ścianach wypełniających, podokiennych – 50%,
- konstrukcje murowe o grubości mniejszej niż 1 cegła, murowane na zaprawę zwykłą, mogą być wykonywane przy temperaturze powyżej 0°C, a murowane na zaprawę lekkie i klejowe mogą być wykonywane przy minimalnej temperaturze określonej przez producenta zaprawy,
- wykonywanie konstrukcji murowych o grubości 1 cegły i grubszych dopuszcza się przy temperaturze poniżej 0°C pod warunkiem stosowania środków umożliwiających wiązanie i twardnienie zaprawy, przewidzianych w specyfikacji technicznej, lub pod warunkiem dopuszczenia takiej możliwości przez producenta zaprawy,
- w przypadku przerwania robót na okres zimowy lub z innych przyczyn, wierzchnie warstwy murów powinny być zabezpieczone przed szkodliwym działaniem czynników atmosferycznych.
- Wszystkie ściany murowane, ściany osłonowe, ściany wewnętrzne obiektu dokładnie opisane w części architektonicznej projektu stanowią obciążenie konstrukcji i nie są elementami nośnymi. Między górną krawędzią ściany murowanej a dolną krawędzią elementów konstrukcyjnych należy bezwzględnie przewidzieć szczelinę

dylatacyjną o grubości $d=2\text{cm}$, wolną od resztek zaprawy, kamieni, gruzu. Szczelinę tą można wypełnić materiałem trwale elastycznym (wełna mineralna miękka lub pianka).

1.5 Organizacja robót murowych.

Podstawowe zasady prawidłowej organizacji robót murowych:

- wykonywanie prac przez wykwalifikowanych murarzy, praca na murach w pojedynkę lub grupami (zespołami) o liczebności dostosowanej do rodzaju budowy,
- racjonalne urządzenie stanowiska murarskiego z dogodnym umieszczeniem materiałów budowlanych (najbliżej muru wolny pas szerokości 600 mm, dalej materiały, a za materiałami drogi transportowe),
- wznoszenie murów pasami o odpowiedniej wysokości,
- zastosowanie odpowiednich rusztowań,
- zaopatrzenie robotników we właściwy sprzęt murarski i ochronny,
- dostarczanie materiałów budowlanych do stanowiska roboczego w sposób wykluczający przestoje,
- zorganizowanie robót systemem ruchu równomiernego (podział budowy na działki).

3.3. Wymagania jakościowe robót murowych.

Murowe powinny spełniać odpowiednie wymagania jakościowe, przedstawione w tabeli

Odchylenia	Dopuszczalne wartości odchyłek w mm
Grubość muru*, dopuszczalne odchyłki użytych elementów murowych w przypadku murów o grubości 1/4, 1/2, 1 elementu murowego: <ul style="list-style-type: none"> • mur pełny o grubości większej niż 1 cegła • mur szczelinowy 	$\pm 10 \text{ mm}$ $\pm 20 \text{ mm}$
Wymiary otworów (w świetle ościeży) Otwory o wymiarach do 1000 mm <ul style="list-style-type: none"> • szerokość • wysokość Otwory o wymiarach powyżej 1000 mm <ul style="list-style-type: none"> • Szerokość • wysokość 	$+6 \text{ mm} \quad -3 \text{ mm}$ $+15 \text{ mm} \quad -10 \text{ mm}$ $+10 \text{ mm} \quad -5 \text{ mm}$ $+15 \text{ mm} \quad -10 \text{ mm}$
Grubość spoin** dla konstrukcji murowanych na zaprawie Cementowo - wapiennej <ul style="list-style-type: none"> • w spoinach poziomych • w spoinach pionowych Dla konstrukcji murowanych na zaprawach klejowych	Grubość minimalna 10mm, +5 mm -2mm Grubość minimalna 10mm, +5 mm -5mm Wg instrukcji producenta zaprawy

*- w stanie surowym powinny być określone w dokumentacji projektowej.

** - W przypadku słupów konstrukcyjnych o przekroju 0,3m² lub mniejszym, dopuszczalne odchyłki grubości spoin, zarówno poziomych, jak i pionowych, nie powinny przekraczać 2mm.

W murach zbrojonych poprzecznie grubość spoiny powinna być większa co najmniej o 4mm niż grubość zbrojenia, natomiast w murach zbrojonych podłużnie grubość spoiny powinna być co najmniej o 5 mm większa niż grubość

zbrojenia. W murach nie przeznaczonych do tynkowania lub spoinowania, spoiny powinny być całkowicie wypełnione zaprawą, aż do lica muru. W murach przeznaczonych do tynkowania lub spoinowania nie należy wypełniać spoiny poziomej zaprawą na głębokość 5÷10 mm, licząc od lica muru, a przy powierzchniach muru, przy których jest umieszczone zbrojenie zewnętrzne, na głębokość nie mniejszą niż 10 mm i nie większa niż 20 mm.

Dopuszczalne odchyłki wykonania powierzchni i krawędzi muru

Rodzaj usterki	Dopuszczalne odchyłki	
	Powierzchnie spoinowane	Inne powierzchnie
Zwichrowania i skrzywienia powierzchni	Nie więcej niż 3mm/m i ogółem nie więcej niż 10mm na całej powierzchni ściany pomieszczenia	Nie więcej niż 6 mm/m i ogółem nie więcej niż 20 mm na całej powierzchni ściany pomieszczenia
Odchylenie krawędzi od linii prostej	Nie więcej niż 2 mm/m i nie więcej niż jedno na długości 2 m	Nie więcej niż 4 mm/m i nie więcej niż dwa na długości 2 m
Odchylenie powierzchni i krawędzi muru od kierunku pionowego	Nie więcej niż 3 mm/m i ogólnie nie więcej niż 6 mm na wysokości kondygnacji oraz 20 mm na całej wysokości budynku	Nie więcej niż 6 mm/m i ogólnie nie więcej niż 10mm na wys. Kondygnacji oraz 30 mm na całej wysokości budynku
Odchylenie od kierunku poziomego górnych powierzchni każdej warstwy cegieł	Nie więcej niż 1 mm/m i ogółem nie więcej niż 15 mm na całej długości budynku	Nie więcej niż 2 mm/m i ogółem nie więcej niż 30 mm na całej długości budynku
Odchylenie od kierunku poziomego górnych powierzchni ostatniej warstwy pod stropem	Nie więcej niż 1 mm/m i ogółem nie więcej niż 10 mm na całej długości budynku	Nie więcej niż 2 mm/m i ogółem nie więcej niż 20 mm na całej długości budynku
Odchylenie przecinających się płaszczyzn od kąta przewidzianego w projekcie	Nie więcej niż 3 mm	Nie więcej niż 6 mm

5. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

Wymagane stosowanie systemu jakości PN-EN ISO 9001. Kontrola wewnętrzna należąca do Wykonawcy powinna obejmować całość procesu realizacji zawierającego dokumentację, dostawę materiałów i wykonanie robót, w zakresie niezbędnym dla potwierdzenia:

- jakości stosowanych materiałów i wyrobów,
- kwalifikacji personelu,
- stosowanych technologii i metod wykonywania robót,
- jakości i zgodności wykonania konstrukcji,
- zapewnienia trwałości.

SST.03.03.00	Konstrukcje stalowe
--------------	---------------------

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

3. WYKONANIE ROBÓT

Wytwarzanie konstrukcji należy poprzedzić sprawdzeniem wymiarów i prostoliniowości używanych wyrobów ze stali konstrukcyjnej. Cięcie elementów i obrabianie brzegów należy wykonywać zgodnie z wymaganiami na rysunkach. Stosować cięcie nożycami lub gazowe (tlenowe) automatyczne lub półautomatyczne. Dla elementów pomocniczych i drugorzędnych stosować można cięcie gazowe ręczne. Brzegi po cięciu powinny być oczyszczone z gratu, naderwań. Przy cięciu nożycami podniesione brzegi powierzchni cięcia należy wyrównać na odcinkach wzajemnego przylegania z powierzchnią cięcia elementów sąsiednich. Arkusze nie obcięte w hucie należy obcinać co najmniej 20 mm z każdego brzegu. Ostre brzegi po cięciu należy wyrównywać i stępiać przez wyokraglenie promieniem $r = 2$ mm lub większym. Po cięciu tlenowym powierzchnie cięcia i powierzchnie przyległe powinny być oczyszczone z żużla, gratu, nacieków i rozprysków.

Dokładność cięcia:

Wymiar liniowy elementu [m] <1 1÷5 >5

Dopuszczalna odchyłka [mm] ±1 ±1.5 ±2

Powyższe dokładności nie dotyczą wymiaru, na którym pozostawia się zapas montażowy.

Zasady montażu:

Elementy konstrukcji winny być oznakowane w sposób trwały i widoczny zgodnie z oznaczeniami przyjętymi na rysunkach montażowych. Łączniki i elementy złączne powinny być odpowiednio opakowane, oznakowane i przechowywane w warunkach suchych. Jeżeli uszkodzone elementy są naprawiane przed montażem, sposób naprawy powinien być uzgodniony z osobą uprawnioną do kontroli jakości. W każdym stadium montażu konstrukcja powinna mieć zdolność przenoszenia sił wywołanych wpływami atmosferycznymi oraz obciążeniami montażowymi, sprzętem i materiałami. Roboty należy tak wykonywać, aby żadna część konstrukcji nie została podczas montażu przeciążona lub trwale odkształcona. Stałe połączenia elementów konstrukcji powinny być wykonywane dopiero po dopasowaniu styków i wyregulowaniu całej konstrukcji lub niezależnej jej części. Przekładki stosowane do regulacji konstrukcji należy wykonywać ze stali o takich samych właściwościach plastycznych jak stal konstrukcji, a po osadzeniu zabezpieczyć przed wypadnięciem. W połączeniach śrubowych zakładkowych szczelina w styku niesprężanym nie powinna przekraczać 2 mm. Otwory na śruby zaleca się dopasowywać za pomocą przebijaków a w razie konieczności rozwiercać. W przypadkach, w których zastosowanie przekładek nie pozwala na wyregulowanie konstrukcji, konieczna jest odpowiednia korekta elementów w warsztacie lub na budowie po uzgodnieniu z projektantem.

Powierzchnie i brzegi elementów przygotowanych do spawania powinny być czyste, suche i wolne od widocznych pęknięć i karbów. Materiały z oznakami uszkodzeń (pęknięcia i odpryski, zardzewiały i brudny element) nie powinny być stosowane. Spawany element powinien być zabezpieczony przed bezpośrednim oddziaływaniem wiatru, deszczu i śniegu, zwłaszcza przy spawaniu w atmosferze gazów ochronnych. Ochronnych temperaturze otoczenia poniżej 0°C należy stosownie do rodzaju konstrukcji rozważyć zastosowanie wstępnego podgrzania. Wprowadzanie dodatkowych spoin lub zmiany położenia spoin w stosunku do projektu jest dopuszczalne.

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

W trakcie wytwarzania konstrukcji stalowej sprawdzeniu podlega:

- wymiary i kształt dostarczonego materiału,
- właściwości wytrzymałościowe dostarczonego materiału,
- wymiary i kształt elementów przeznaczonych do scalenia w element montażowy, prawidłowość, rozmieszczenia i wielkości otworów pod śruby montażowe,
- jakość i sposób przygotowania brzegów elementów do spawania,
- jakość połączeń spawanych w zależności od kategorii połączenia i klasy konstrukcji spawanej,
- wymiary wykonanych elementów montażowych,
- kształt wykonanych elementów montażowych,
- jakość wykonania zabezpieczenia konstrukcji stalowej przed korozją a w szczególności sprawdzenie jakości czyszczenia mechanicznego i grubości powłok malarskich,
- jakość wykonania zabezpieczenia przeciwpożarowego konstrukcji.

W trakcie montażu konstrukcji stalowej sprawdzeniu podlega:

- osadzenie śrub kotwiących w elementach podporowych
- rozmieszczenie elementów montażowych i ich wzajemne położenie w pionie i w poziomie
- połączenia montażowe w zakresie ilości, średnicy i klasy wytrzymałościowej łączników śrubowych, a w szczególności dokręcenie śrub i nakrętek

SST.03.04.00	izolacja ścian fundamentowych / krawędzi pionowych płyt fundamentowych
---------------------	--

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

1.2 Zastosowane materiały

- emulsja bitumiczna – kauczukowa przeznaczona do gruntowania podłoża betonowych,
- folia kubelkowa
- płyty ze styropianu ekstrudowanego przeznaczone do izolacji ścian fundamentowych gr. 12cm,
- bezrozpuszczalnikowy klej do płyt styropianowych,
- kołki do mocowania płyt styropianowych,
- klej / zaprawa zbrojąca
- siatka z włókna szklanego,
- Grubowarstwowa, kauczukowo – bitumiczna masa uszczelniająca,
- Listwy krawędziujące systemowe,
- folia kubelkowa

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

3. WYKONANIE ROBÓT

Powierzchnie pod izolację winny być równe bez wgłębień, wypukłości, pęknięć i czyste. Należy usunąć wszystkie luźne części i substancje zakłócające wiązanie, takie jak pyły, oleje, tłuszcze, resztki środków pielęgnacyjnych i związanych z szalunkiem itd. Zagłębienia i małe uszkodzenia należy wyrównać, a większe ubytki wypełnić.

Powierzchnie przeznaczone do wykonania izolacji powinny odpowiadać zaleceniom podanym w kartach technicznych stosowanych materiałów odnośnie:

- wytrzymałości podłoża na odrywanie (minimum 1,5 MPa),
- temperatury podłoża,
- wilgotności podłoża (maksimum 5% – chyba, że materiał jest przeznaczony do układania na podłoża o większej wilgotności),

Miejsca przenikania przewodów przez warstwy izolacyjne powinny być uszczelnione w sposób zapobiegający przeciekowi wody między przewodem a izolacją (kołnierz dociskowy). Podczas prowadzenia robót oraz po ich zakończeniu należy chronić materiały izolacyjne przed uszkodzeniami mechanicznymi.

Gruntowanie podkładu

- Podkład betonowy lub cementowy pod izolację z grubowarstwowych mas uszczelniających powinien być zagruntowany roztworem asfaltowo - kauczukowym lub emulsją asfaltowo – kauczukową zgodnie z wytycznymi dla przyjętego systemu.
- Przy gruntowaniu podkład powinien być suchy, a jego wilgotność nie powinna przekraczać 5%.
- Powłoki gruntujące powinny być naniesione w jednej lub dwóch warstwach z tym, że druga warstwa może być naniesiona dopiero po całkowitym wyschnięciu pierwszej.
- Temperatura otoczenia w czasie gruntowania podkładu powinna być nie niższa niż 5°C.

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

Kontroli podlegać będą:

- przygotowanie podłoża pod warstwę gruntującą,
- jakość wykonania i grubość warstwy gruntującej,
- poprawność ułożenia i montażu płyt ze styropianu ekstrudowanego,
- jakość wykonania i grubość warstwy kleju zbrojonej siatką,
- jakość wykonania i grubość warstw grubowarstwowej masy uszczelniającej
- Jakość ułożenia i zamocowania mechanicznego folii kubełkowej.

SST.03.05.00	Beton architektoniczny
--------------	------------------------

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

1.2 Zastosowane materiały

- Minimum beton klasy C20/25 (B25) w recepturze dobranej dla betonów architektonicznych

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

3. WYKONANIE ROBÓT

Wykonane elementy obiektu w technice betonu architektonicznego oddawać mają obraz szalunku. Rysunek szalunku powinien być gładki, z odwzorowaniem podziałów elementów szalunku (widoczne styki deskowań, jednak bez efektu związanego z wpływem mleczka cementowego – różnice w barwie betonu). Powierzchnia betonu jasna. Fugi robocze i dylatacje winny być tak rozplanowane, aby tworzyły końcowy efekt optyczny (estetyczny) całej widocznej powierzchni betonu. Rysunek fug i dylatacji można uwidocznąć poprzez zastosowanie listew o przekroju trójkątnym. Porządek i rozmieszczenie styków poszczególnych płyt szalunkowych powinien być symetryczny. Kotwy należy rozplanować wg regularnego, jednolitego rysunku. Należy wykluczyć późniejsze szpachlowanie powierzchni, gdyż prowadzi to nieuchronnie do niezadawalających efektów (różnice kolorów, widoczne krawędzie szpachlowanej powierzchni).



Wymagania dotyczące faktury betonu architektonicznego:

- Powierzchnie zamknięte o dużym stopniu jednolitości – porowatość P3,
- Wymagana klasa tekstury T3,
- Niedopuszczalne jest stosowanie różnych technik obróbki powierzchni oraz zmian w surowcach do produkcji mieszanki betonowej
- Należy zapewnić ochronę wykonanym elementom (ochrona przed zabrudzeniem i uszkodzeniem)
- Niedopuszczalne są naprawy powierzchni

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

Kontroli podlegać będą:

- rysunek odwzorowania szalunku i kotew w odniesieniu do założonych parametrów,
- jakość powierzchni, lica betonu,
- jednorodność koloru betonu,
- Jednolitość struktury – wielkość ilość i intensywność występowania porów (reaków)

ST.04.00.00	Pokrycia dachowe
SST.04.01.00	Pokrycie dachu w technologii papy termozgrzewalnej

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

1.2 Zastosowane materiały

- emulsja bitumiczna – kauczukowa przeznaczona do gruntowania podłoża betonowych,
- folia PE gr. 0,2mm,
- felcowane płyty styropianowe EPS 100 / 0,036, styropian samo gasnący do zastosowania w systemach NRO,
- mieszanka betonowa z betonu C8/10 (B10),
- siatki zgrzewane Ø 4,5mm do zbrojenia wylewek betonowych,
- papa asfaltowa modyfikowana podkładowa gr. min 2,5 mm w systemie NRO,
- papa asfaltowa modyfikowana wierzchniego krycia gr. min 4,5 mm w systemie NRO,
- blacha powlekana do wykonania obróbek blacharskich.

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

3. WYKONANIE ROBÓT

3.1 Ułożenie izolacji przeciwwilgociowej powłokowej

Powierzchnie pod izolację winny być równe bez wgłębień, wypukłości, pęknięć i czyste. Należy usunąć wszystkie luźne części i substancje zakłócające wiązanie, takie jak pyły, oleje, tłuszcze, resztki środków pielęgnacyjnych i związanych z szalunkiem itd. Zagłębienia i małe uszkodzenia należy wyrównać, a większe ubytki wypełnić. Bezpośrednio przed pokryciem betonu izolacją, należy powierzchnię betonu przedmuchać sprężonym powietrzem.

Powierzchnie przeznaczone do wykonania izolacji powinny odpowiadać zaleceniom podanym w kartach technicznych stosowanych materiałów odnośnie:

- wytrzymałości podłoża na odrywanie (minimum 1,5 MPa),
- temperatury podłoża,
- wilgotności podłoża (maksimum 5% – chyba, że materiał jest przeznaczony do układania na podłoża o większej wilgotności),
- wieku betonu.

Miejsca przenikania przewodów przez warstwy izolacyjne powinny być uszczelnione w sposób zapobiegający przeciekowi wody między przewodem a izolacją (kołnierze dociskowe). Podczas prowadzenia robót oraz po ich zakończeniu należy chronić materiały izolacyjne przed uszkodzeniami mechanicznymi. Podkład pod izolację z papy powinien być zagruntowany roztworem asfaltowym lub emulsją asfaltową.

Gruntowanie podkładu

- Podkład betonowy lub cementowy pod izolację z papy asfaltowej powinien być zagruntowany roztworem asfaltowo - kauczukowym lub emulsją asfaltowo - kauczukową

- Przy gruntowaniu podkład powinien być suchy, a jego wilgotność nie powinna przekraczać 5%.
- Powłoki gruntujące powinny być naniesione w jednej lub dwóch warstwach z tym, że druga warstwa może być naniesiona dopiero po całkowitym wyschnięciu pierwszej.
- Temperatura otoczenia w czasie gruntowania podkładu powinna być nie niższa niż 5°C.

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

Kontroli podlegać będą:

- właściwie dobrany środek gruntujący,
- jakość pap termozgrzewalnych,
- jakość wykonania połączeń,
- Jakość wykonania obróbek blacharskich
- właściwy dobór lepiszczy, mas uszczelniających.

SST.04.01.00	Pokrycie dachowe w technologii membrany dachowej
---------------------	--

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

1.2 Zastosowane materiały

- Membrany dachowe EPDM,
- Membrany dachowe PCV, PVC,
- Membrany dachowe TPO.

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

3. WYKONANIE ROBÓT

Mocowanie mechaniczne stosuje się zazwyczaj w przypadku dachów krytych blachą trapezową pod membranę. Na blachę trapezową w takim przypadku układa się folię PE, termoizolację oraz właściwą membranę łączoną do blachy trapezowej za pomocą specjalnych łączników. Przed przystąpieniem do montażu dachu należy w pierwszej kolejności wykonać projekt łączników, który określa ilość łączników na m² oraz ich dodatkowe zagęszczenie w strefach najbardziej narażonych na obciążenie wiatrem. Standardowe zakłady membrany do zgrzewania wynoszą od 10 do 15 cm w zależności od typu membrany oraz producenta. Zakład ten pozwala ukryć mocowanie membrany do podłoża oraz pozwala na wykonanie zgrzewu, który zapewnia szczelność pokrycia. Na początku pracy należy przeprowadzić test na rozrywanie, aby zapewnić prawidłowe ustawienia i prędkość zgrzewania dla używanej membrany i warunków otoczenia. Należy używać tylko sprawnie działających urządzeń zgrzewających. Należy ustawić temperaturę palnika w zależności od warunków otoczenia oraz rodzaju użytej membrany. Zbyt wysoka temperatura powoduje przypalanie membrany. Oznaką przegrzania jest zbrązowienie, które pojawia się na zewnętrznym brzegu membrany. Równocześnie brzeg z łatwością rozdziela się w czasie próby. Prawidłowo zgrzana spoina charakteryzuje się równym przetopieniem materiału z obu stron.

Inną z technologii wykonania dachu krytego membraną jest **klejenie bezpośrednie do betonu**. W celu poprawnego wykonania dachu, na stropie żelbetowym układa się folię PE, a następnie właściwą termoizolację dachu uwzględniającą wykonanie spadków. W kolejnym etapie wykonuje się betonową wylewkę wyrównującą. Po pełnym związaniu się betonu oraz odparowaniu wody specjalnie przygotowaną powierzchnię (zmatowioną oraz odkurzoną) gruntuje się oraz klei bezpośrednio do betonu. W zależności od typu producenta membranę taką zgrzewa się pasami jak w przypadku dachu krytego blachą trapezową lub skleja łączenia za pomocą specjalnych taśm (bez konieczności zgrzewania).

Powierzchnie przeznaczone do wykonania izolacji powinny odpowiadać zaleceniom podanym w kartach technicznych stosowanych materiałów odnośnie:

- wytrzymałości podłoża na odrywanie (minimum 1,5 MPa),
- temperatury podłoża,
- wilgotności podłoża (maksimum 5% – chyba, że materiał jest przeznaczony do układania na podłoża o większej wilgotności),
- wieku betonu.

Miejsca przenikania przewodów przez warstwy izolacyjne powinny być uszczelnione w sposób zapobiegający przeciekowi wody między przewodem a izolacją (kołnierz dociskowy). Podczas prowadzenia robót oraz po ich

zakończeniu należy chronić materiały izolacyjne przed uszkodzeniami mechanicznymi. Podkład pod izolację z papy powinien być zagruntowany roztworem asfaltowym lub emulsją asfaltową.

Gruntowanie podkładu

- Podkład betonowy lub cementowy pod izolację z membrany samoprzylepnej powinien być zagruntowany roztworem gruntującym dedykowanym dla wybranego systemu,
- Przy gruntowaniu podkład powinien być suchy, a jego wilgotność nie powinna przekraczać 5%,
- Powłoki gruntujące powinny być naniesione w jednej lub dwóch warstwach z tym, że druga warstwa może być naniesiona dopiero po całkowitym wyschnięciu pierwszej,
- Temperatura otoczenia w czasie gruntowania podkładu powinna być nie niższa niż 5°C.

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

Kontroli podlegać będą:

- właściwie dobrany środek gruntujący,
- jakość membrany dachowej,
- jakość wykonania połączeń zgrzewanych,
- Jakość wykonania połączeń klejonych,
- Jakość wykonania obróbek.

ST.05.00.00	Poszycia konstrukcji
SST.05.01.00	Lekkie obudowy z płyt warstwowych

1. MATERIAŁY

1.1 Ogólne wymagania dotyczące materiałów

Ogólne wymagania dotyczące materiałów ich pozyskania i składowania podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

1.2 Stosowane materiały

- Płyty warstwowe ściennie i dachowe z rdzeniem z pianki PIR,
- Płyty warstwowe ściennie i dachowe z rdzeniem z pianki PU,
- Płyty warstwowe ściennie i dachowe z rdzeniem z prasowanej wełny mineralnej,
- Płyty warstwowe ściennie i dachowe z rdzeniem ze styropianu.

2. SPRZĘT, TRANSPORT

2.1 Ogólne wymagania dotyczące sprzętu

Ogólne wymagania dotyczące sprzętu podano w **ST.00.00.00** „Wymagania ogólne”

3. WYKONANIE ROBÓT

3.1 Uwagi ogólne

Obudowę należy wykonywać zgodnie z projektem wykonawczym. Jeżeli projekt nie podaje zaleceń w tym zakresie, powinno uwzględniać się niniejsze warunki techniczne, zawierające zestawienie ogólnych zaleceń, jakie powinny być uwzględniane przy realizacji obudowy. Wszystkie odstępstwa od projektu w zakresie zmiany długości płyt warstwowych (nawet przy zachowaniu niezmiennego w stosunku do projektu długości przęsła), zmian koloru okładzin zewnętrznych wymagają pisemnej akceptacji projektanta odpowiedzialnego za sposób montażu. Zmiany te mogą w istotny sposób wpłynąć na nośność, trwałość płyt warstwowych oraz bezpieczeństwo użytkowania obiektu budowlanego. W przypadku konieczności wycięcia otworów w płytach warstwowych (np. otworów okiennych, drzwiowych, włazów, przejść instalacyjnych) prace te powinny być wykonane zgodnie z projektem lub wytycznymi producenta płyt warstwowych. Należy przy tym pamiętać, że wykonywane otwory mogą być przyczyną znacznego obniżenia właściwości mechanicznych tych płyt oraz powodować odspojenia okładzin od rdzenia.

3.2 Warunki przystąpienia do montażu i obudowy

Przed rozpoczęciem montażu obudowy należy sprawdzić:

- zgodność konstrukcji nośnej obiektu z dokumentacją, a w szczególności, czy nie zostały przekroczone dopuszczalne odchyłki rozstawu płatwi, słupów i rygli oraz czy rozstaw jest zgodny z wytycznymi zawartymi w tablicach dopuszczalnych obciążeń, zazwyczaj zamieszczanych na stronach internetowych producentów tych płyt,
- czy powierzchnie płatwi oraz rygli stanowią przewidzianą projektem płaszczyznę, gdyż ich nierówne położenie może powodować trudności podczas montażu obudowy i wpływać na estetykę elewacji (np. zbyt mocne dociąganie płyt łącznikami do tzw. „oporu” do konstrukcji nośnej obiektu może powodować wgniecenia w okładzinie w okolicach główki łącznika),
- czy elementy konstrukcji nośnej zostały w odpowiedni sposób zabezpieczone przed korozją i ogniem (powłokami przeciwkorozyjnymi lub pęczniącymi, jeżeli takie były przewidziane w projekcie),
- liniowość i poziom wykonanego cokołu,

oraz dodatkowo należy zweryfikować:

- możliwość dojazdu dla samochodów ciężarowych,
- czy zapewniono odpowiednie miejsca do manewrowania urządzenia dźwignicowego podczas składowania płyt.

3.3 Montaż płyt zasady ogólne

- Montaż płyt może się odbywać, zgodnie z rozporządzeniem w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy, podczas wykonywania robót budowlanych [6] przy prędkości wiatru nieprzekraczającej 10 m/s.
- W przypadku montażu płyt warstwowych z ciemnymi okładzinami zewnętrznymi (grupa III) montaż powinien być dokonywany w temperaturze powyżej 10°C.
- Temperatura montażu powinna być zgodna z zaleceniami stosowania poszczególnych materiałów i elementów obudowy (np. materiałów uszczelniających).
- Do mocowania płyt warstwowych powinno się stosować odpowiednie łączniki, dla których wydana została europejska lub krajowa ocena techniczna/aprobata techniczna, w zależności od rodzaju konstrukcji nośnej i grubości płyty. Jako łączniki stosowane są: (1) wkręty samowierzące i samogwintujące z uszczelkami EPDM, (2) śruby, (3) łączniki typu „fablok” (rzadko). Średnica wkrętów samowierzących powinna być ustalona w projekcie, w zależności od grubości i materiału ścianki płatwi. Istotny jest dobór średnicy podkładek (powinna być określona w projekcie lub instrukcji), gdyż ma to wpływ na rozkład obciążenia i późniejszą estetykę elewacji.
- Do mocowania płyt warstwowych do konstrukcji stalowej o grubości nieprzekraczającej 12 mm zalecane są wkręty samowierzące z hartowanej stali węglowej, ocynkowane i z uszczelką EPDM. W przypadku konstrukcji stalowej o grubości większej niż 12 mm zaleca się wkręty samogwintujące, wymagające wcześniejszego wykonania otworu.
- W przypadku konstrukcji nośnej drewnianej należy stosować specjalne wkręty samogwintujące z odpowiednio ukształtowanym gwintem, natomiast w konstrukcji betonowej – specjalne kotwy rozporowe lub łączniki samogwintujące z właściwym gwintem roboczym.
- Wkręty należy mocować prostopadle do powierzchni płyty. W przypadku skośnego zamocowania podkładki z uszczelką nie przylegają one całą powierzchnią do blachy okładzinowej.
- Wkrętarki powinny być wyposażone w odpowiednią głowicę do prowadzenia długich łączników oraz w ogranicznik głębokości osadzania w celu uzyskania prawidłowego docisku podkładki z EPDM do okładziny.
- Bezpośrednio po cięciu lub wierceniu należy usunąć wióry z powierzchni płyty, aby uniknąć nalotów rdzy i uszkodzenia powłokanej powierzchni.
- Folię ochronną należy zdejmować (ściągać) z płyt po wykonaniu prac montażowych, nie później jednak niż w tydzień po ich wykonaniu. Niedotrzymanie terminu może spowodować trudności przy odspajaniu folii od okładziny.
- Prace spawalnicze nie powinny być prowadzone w pobliżu płyt warstwowych ze względu na możliwość uszkodzenia powłoki lakierniczej oraz na bezpieczeństwo pożarowe.

3.4 Montaż płyt dachowych

- Przed rozpoczęciem montażu zaleca się ustalić zasadniczy kierunek wiatru, np. na podstawie róży wiatrów dla miejscowości, w której realizowany jest budynek. Kierunek układania płyt powinien być przeciwny do ustalonego zasadniczego kierunku wiatru.
- Przed ułożeniem pierwszego elementu należy zamontować wszystkie wewnętrzne obróbki blacharskie przy okapie i kalenicy oraz wszystkie uszczelki. Uszczelki powinny być dobrze dociśnięte, bez przerw, aby uniknąć powstawania mostków termicznych i tworzenia się kondensatu pary wodnej.
- Przed przystąpieniem do montażu należy sprawdzić zgodność wymiarów oraz kątów konstrukcji z wymiarami płyt.
- Podczas montażu nie należy wchodzić na niezamocowane elementy.
- Liczba łączników na płytę powinna być określona w dokumentacji i zależy od wartości obciążenia odrywającego od konstrukcji, przypadającego na jeden łącznik (w strefie środkowej i krawędziowej połaci dachu) oraz od obciążenia dopuszczalnego na jeden łącznik o określonej średnicy podkładki.
- Niedopuszczalne jest umieszczanie łączników przelotowych w dole fałdy (w przypadku płyt dachowych z okładzinami faldowymi) lub na płaskiej powierzchni okładziny (większość płyt dachowych z rdzeniem ze styropianu). Wyjątkiem od tej reguły są okolice kalenicy (przykrywane obróbką) i krawędzie dachu.
- We wsporczych konstrukcjach drewnianych (np. krokwiach, płatwiach) po 2–3 miesiącach od wykonania dachu należy przeprowadzić jego kontrolę i dokręcić wkręty mocujące płyty.

- Zalecane minimalne spadki połaci dachowych z płyt warstwowych z zewnętrzną okładziną trapezową wynoszą: (1) bez styków poprzecznych – 7%, (2) ze stykami poprzecznymi – 9%.
- Pochylenie połaci dachowej według PN-B-02361 [28] jest to kąt między połącią a płaszczyzną poziomą, określony w stopniach, spadkiem w procentach lub tangensem tego kąta. Stosowanie mniejszych spadków może grozić przeciekami wody opadowej.

3.5 Montaż płyt dachowych

- Przed montażem należy sprawdzić: (1) płaszczyznę rygli, (2) odstęp między ryglami, (3) dodatkowe konstrukcje wsporcze (okien, drzwi itp.).
- Podczas montażu elementów ściennych przy użyciu urządzenia dźwignicowego jako przyrząd pomocniczy (zawiesie) można stosować na przykład profil U z blachy grubości co najmniej 3 mm (z uchem na hak dźwigu i dwoma śrubami przechodzącymi przez płytę) albo przyrząd z uchwytem śrubowym lub ssawką.
- Kierunek układania elementów (w przypadku pionowego usytuowania płyt) powinien być zgodny z zasadniczym kierunkiem wiatru (krawędź z wpustem powinna być po stronie zawietrznej).
- Przed wypoziomowaniem i zamontowaniem pierwszego elementu na podwalinie należy założyć obróbki blacharskie zewnętrzne (okapnik) i uszczelki oraz obróbki i uszczelki wewnętrzne. Przy montażu należy pozostawić odstęp (co najmniej 5 mm) między dolną krawędzią płyty a profilem okapowym, w celu zmniejszenia niebezpieczeństwa powstania korozji krawędzi płyt.
- Usytuowanie łączników powinno być zgodne z projektem, a ich liczba i rodzaj powinny zależeć, podobnie jak w przypadku płyt dachowych, od ustalonych w ocenie/aprobacie technicznej wartości obciążeń odrywających i wartości dopuszczalnych obciążeń na jeden łącznik. Montaż wewnętrznych płyt ściennych wykonywany jest według tych samych zasad co montaż płyt zewnętrznych.

3.6 Wycinanie otworów w płytach, cięcie płyt

- Zaleca się unikanie wycinania otworów w płytach; lepszym rozwiązaniem jest całkowite poprzeczne przecięcie płyty (okładziny). Wycinanie otworów kątowych (prostokątnych, kwadratowych) w płytach warstwowych wiąże się z ryzykiem powstawania w czasie eksploatacji deformacji w okolicach narożnika, występującej zwykle w postaci wyboczenia zewnętrznej okładziny. Jest to powodowane koncentracją naprężeń termicznych w narożniku wycięcia i skokową zmianą momentu bezwładności okładziny.
- Przycinanie płyt warstwowych i wycinanie w nich otworów należy wykonywać sprzętem spełniającym wymagania producenta tych płyt. Szczególną uwagę należy zwrócić na prędkość ruchu brzeszczota (prędkość obrotową tarczy, wymiar zębów). Czynności te należy prowadzić na płaskiej i stabilnej powierzchni, w bezpiecznej odległości od innych składowanych lub już zamontowanych płyt warstwowych. Po zakończeniu piłowania należy bezzwłocznie usunąć wióry. Krawędzie cięcia należy zabezpieczyć zgodnie z instrukcją producenta.

3.7 Montaż okien, drzwi, bram, świetlików

Montaż okien, drzwi, bram i świetlików w obudowie z płyt warstwowych powinien być realizowany zgodnie z projektem wykonawczym, uwzględniającym specyfikę lekkiej obudowy, m.in.:

- konieczność mocowania okien/drzwi w płaszczyźnie ściany,
- większą rozszerzalności termiczną płyt warstwowych niż ścian murowanych i żelbetowych,
- konieczność zastosowania innych uszczelnień niż w przypadku ścian murowanych, żelbetowych, dachów na stropach żelbetowych,
- ograniczenia związane z wielkością otworów wycinanych w płytach warstwowych,
- dobór właściwych łączników niewpływających na rozwój korozji w płytach warstwowych.

4. KONTROLA JAKOŚCI ROBÓT

Kontroli podlegać będą:

- Zgodność zastosowanych materiałów z dokumentacją projektową,
- Zgodność dobranych łączników z dokumentacją projektową,
- prawidłowość rozmieszczenia łączników,

- występowanie usterek płyt: zarysowań, wgnieceń,
- ogólna estetyka montażu,
- jakość wykonania obróbek,
- prawidłowość osadzenia i uszczelnienia stolarki okiennej i drzwiowej.