

# **Część opisowa projektu architektoniczno – budowlanego.**

## **1. Podstawa opracowania.**

1. Ustawa z dnia 21.05.1985 r. - „o drogach publicznych”.
2. Ustawa z dnia 07.07.1994 r. - „prawo budowlane”.
3. Dz. U. poz. 1518 z 2022 r. w sprawie przepisów techniczno - budowlanych dotyczących dróg publicznych.
4. „Nawierzchnie asfaltowe na drogach krajowych WT-2 Wymagania techniczne”.
5. Ustawa z dnia 10.04.2003 r. „o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych”.
6. Ustawa z dnia 16.04.2004 r. o wyrobach budowlanych.
7. Katalog typowych konstrukcji nawierzchni podatnych i półsztywnych.
8. Mapa do celów projektowych w skali 1:500.
9. Opinia geotechniczna.
10. Inwentaryzacja urządzeń wykonana przez projektanta.

## **2. Kategoria obiektu budowlanego: IV, XXV, XXVI**

**Rodzaj robót:** rozbudowa drogi gminnej, budowa odcinka chodnika, przebudowa zjazdów, budowa odwodnienia, przebudowa oświetlenia ulicznego, przebudowa kolidującej infrastruktury technicznej.

## **2. Zamierzony sposób użytkowania oraz program użytkowy obiektu budowlanego.**

Droga publiczna jednojezdniowa użytkowana przez samochody osobowe, pojazdy komunalne.  
Chodnik użytkowany przez pieszych.

## **3. Układ przestrzenny oraz forma architektoniczna obiektu budowlanego, (...), a także sposób jego dostosowania do warunków wynikających z wymaganych przepisami szczególnymi pozwoleń, uzgodnień lub opinii innych organów, o których mowa w art. 32 ust. 1 pkt 2 ustawy, lub ustaleń miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego, a w przypadku jego braku – z decyzji o warunkach zabudowy i zagospodarowania terenu (...).**

Inwestycja realizowana jest na podstawie ustawy z dnia 10.04.2003 r. „o szczególnych zasadach przygotowania i realizacji inwestycji w zakresie dróg publicznych z późn. zm. w myśl, której nie stosuje się założeń Miejscowego Planu Zagospodarowania Przestrzennego.

## **4. Charakterystyczne parametry obiektu budowlanego:**

#### **4.1. Zestawienie powierzchni, długości:**

- nawierzchnia asfaltowa – 968 m<sup>2</sup>,
- chodnik – nawierzchnia z kostki betonowej – 29 m<sup>2</sup>,
- zjazdy – nawierzchnia z kostki kamiennej – 45 m<sup>2</sup>,
- zieleni – 355 m<sup>2</sup>.

#### **4.2. Branża drogowa:**

Projektuje się nową konstrukcję drogi o szerokości 5,0 m z lokalnym przewężeniem do 4,0 m. Istniejącą konstrukcję należy rozebrać. Jezdnię projektuje się o nawierzchni z betonu asfaltowego AC11S. Wzdłuż drogi poza miejscem gdzie projektuje się chodnik wykonać należy na szerokości 0,75 m pobocze utwardzone z mieszanki tłuczniowej 0 - 31,5 mm gr. 10 cm. Przy musze kościoła projektuje się odcinek chodnika o nawierzchni z kostki betonowej drobnowymiarowej koloru szarego gr. 8 cm. Obrzeże ułożyć 1 cm niżej względem nawierzchni chodnika. Połączenie chodnika z jezdnią należy wykonać za pośrednictwem krawężnika betonowego najazdowego 15×22×100 wyniesionego 6 cm powyżej nawierzchni jezdni. Projektuje się zjazdy zwykłe do parku/zamku projektuje się z kostki kamiennej 9/11 cm. Na zjazdach zwykłych projektuje się łuki o promieniu  $R = 3,0$  i  $5,0$  m. Na połączeniu zjazdu z krawędzią jezdni projektuje się krawężnik betonowy najazdowy 15×22×100 wyniesiony 3 cm powyżej krawędzi jezdni. Na granicy posesji zjazd ograniczyć krawężnikiem betonowym najazdowym o wym. 15×22×100 na ławie betonowej z oporem ułożonym z obniżeniem 1 cm względem nawierzchni zjazdu. Nie stosować krawężników na granicy posesji, jeśli istnieje już na niej nawierzchnia z kostki lub betonowa. Wzdłuż zjazdu na szerokości 0,75 m wykonać pobocze utwardzone z tłuczni kamiennej 0 – 31,5 mm gr. 10 cm. Zjazd ograniczony jest od pobocza krawężnikiem betonowym najazdowym o wymiarach 15×22×100 na ławie betonowej z oporem. Krawężnik ułożyć 1 cm niżej względem nawierzchni zjazdu. Istniejący rów na terenie parku zostanie wpięty na projektowanej kanalizacji deszczowej poprzez studnię z osadnikiem. Zgodnie z ustaleniami z właścicielem rowu do kanalizacji deszczowej zostanie przyjęta ilość wody odpowiadająca maksymalnie 7 l / s. W studni przy istniejącym rowie zostanie zamontowany regulator przepływu.

Powyżej bramy, po stronie prawej projektuje się ściek przykrawężnikowy o szerokości 30 cm tj. w sposób umożliwiający usytuowanie w nim kratek ściekowych 300 × 500 mm. Nie dopuszcza się lokalizacji kratek w jezdni. Woda odprowadzana z kratek deszczowych będzie odprowadzana do projektowanej kanalizacji deszczowej.

Projektowaną nawierzchnię z kostki należy układać około 1 cm wyżej od projektowanej niwelety nawierzchni. Do ubijania ułożonej nawierzchni z kostki należy stosować wibratory płytowe w czasie wibrowania podsypka ulega zagęszczeniu z osłoną z tworzywa sztucznego dla ochrony kostki przed uszkodzeniem i zabrudzeniem. Do zagęszczania nawierzchni z kostki nie wolno

używać walca.

Teren zieleni należy zahumusować i obsiać trawą. Roboty ziemne polegać będą na zdjęciu warstwy humusu, koryta pod nową konstrukcję jezdni, chodników i zjazdów. Po wykonaniu koryta podłoże należy dogęścić mechanicznie przy zachowaniu optymalnej wilgotności podłoża gruntowego **do uzyskania modułu wtórnego min.  $E_2 = 35$  MPa (dla G3). Podbudowy tłuczniowe dla chodnika, należy dogęścić do uzyskania modułu wtórnego min.  $E_2 = 90$  MPa, dla zjazdów, min.  $E_2 = 100$  MPa, dla jezdni drogi gminnej min.  $E_2 = 130$  MPa gdzie  $E_2 : E_1 \leq 2,2$ .** Projektuje się wykonanie stabilizacji z mieszanki związanej spoiwem hydraulicznym (z dowozu z wytwórni betonu)  $C_{3/4}$  w celu doprowadzenia podłoża do grupy nośności G1. Po wykonaniu wzmocnienia podłoża gruntowego pod warstwy konstrukcji jezdni moduł wtórny na stabilizacji powinien wynosić min.  $E_2 = 80$  MPa **gdzie  $E_2 : E_1 \leq 2,2$ .**

Podbudowę wykonać i zagęścić warstwami zgodnie z obowiązującymi normami. Roboty ziemne wykonywać mechanicznie a w miejscach występowania istniejącego uzbrojenia roboty prowadzić ręcznie.

#### **4.3. Branża sanitarna:**

W ramach niniejszego opracowania wchodzi projekt odwodnienia odcinka projektowanej przebudowy drogi, które składa się z kolektora kanalizacji deszczowej wraz z wpustami w pasie drogi oraz projekt sieci wodociągowej.

Zakres projektowanej inwestycji obejmuje:

##### Kanalizacja deszczowa:

Kanalizacja deszczowa z rur PVC Ø 400mm SN16	L = 136,0 m
Kanalizacja deszczowa z rur PVC Ø 315mm SN16	L = 13,0 m
Przyłącza kanalizacyjne z rur PVC Ø 200 (SN16)	L = 18,0 m
Studzienki rewizyjne Ø 1000 mm bet.	szt. – 6
Studzienki rewizyjne Ø 1000 mm bet. z osadnikiem	szt. – 2
Wlot z rowu DN300.	szt. – 1
Wpust ściekowy uliczny bet. Ø 500 mm	szt. – 5.
Rury przewiertowa stal. Ø 508x12,5 mm	L = 12,5 m

##### Sieć wodociągowa:

Rurociąg Ø110x6,6 mm PE100 SDR17	L = 265,0 m
Przyłącze wody Ø63x5,8 mm PE100 SDR11	L = 5,0 m
Hydrant nadziemny dn 80 mm (węzeł)	szt. – 1
Zasuwa żel. kołnierkowa Dn100 mm	szt. – 3
Nawiertki na sieci Ø110 PE	szt. – 1
Trójnik żeliwny T100/100	szt. – 3
Trójnik żeliwny T100/80	szt. – 1

Tuleja PE100 kołnierzowa z kołnierzem Ø110/100	szt. – 11
--	-----------

Trasy kanałów i sieci wodociągowej pokazano na mapach zasadniczych w skali 1:500 w części graficznej opracowania.

Odwodnienie projektuje się z rur litych i kształtek PVC-U SN16 SDR 34 SLW 60, wykonanych z litego materiału w oparciu o normę PN-EN 1401. System rur i kształtek musi być wyposażony w gumową uszczelkę wargową zintegrowaną w kielichu z pierścieniem z polipropylenu, olejoodporną montowaną przez producenta. Szczelność min. 2,5 bara. System o średnicach i grubości ścianek: DN/OD 200x7,5 DN/OD 315x11,7; DN/OD 400x14,9; SN16 – rury bezkielichowe, łączone na złączki dwukielichowe produkowane metodą wtrysku bezpośredniego lub rury kielichowe, z uszczelką wargową zintegrowaną w kielichu z pierścieniem z polipropylenu, olejoodporna. Sztywność rur i kształtek SN 8/16 kN/m<sup>2</sup>; SDR 34; SLW 60. Kształtki od DN/OD 200 do DN/OD 4000 muszą być odporne na badanie płukanie przy ciśnieniu min. 180 bar. Zastosowane rury i kształtki muszą być ze sobą kompatybilne, a więc stanowić jeden system i być produkowane przez jednego producenta (ze względu na różnice w tolerancji wykonania). Możliwość układania systemu rur i kształtek w temperaturze do - 10 stopni Celsjusza ( rury oznaczone kryształkiem lodu ). Rury muszą posiadać nadruk od wewnątrz umożliwiający identyfikację podczas inspekcji telewizyjnej. Przykrycie rur i kształtek SN 16 SDR 34 min. 0,5 m, przy obciążeniu kołowym SLW 60.

Projektuje się rury o zwiększonej sztywności obwodowej z uwagi na występowanie odcinków kanalizacji o zagłębieniach mniejszych niż zalecane dla rur SN8, przy obciążeniu ruchem.

UWAGA: odcinek pod zabytkową bramą między punktem „Z” i studnią D10 projektuje się wykonać w sposób bezwykopowy przewiertem rurą stalową Ø 508×12,5mm. Rurę przewodową w przewiertowej należy przeciągać przy użyciu systemowych płóz dystansowych, a końcówki rury stalowej zabezpieczyć manszetami.

Prace przy budowie kanalizacji deszczowej prowadzić w okresie bezdeszczowym. Projektuje się włączenie do projektowanego kanału wód prowadzonych istniejącym rowem – wlot poprzez studnię D17o. Studnie D17o i D16o projektuje wykonać z osadnikiem o gł. min. 0.5 m (bez kinety). W studni D16o projektuje się montaż regulatora przepływu ograniczającego wpływ wody z rowu na poziomie 7 l/s przy spiętrzeniu 0,5 m.

Przykanaliki projektuje się z rur i kształtek PVC SN 16, litych, łączonych na uszczelki,

produkowanych w oparciu o normę 1401.

Projektuje się odcinkami rury o zwiększonej sztywności obwodowej z uwagi na projektowane zagłębienia mniejsze niż zalecane, przy możliwym dużym obciążeniu.

Rury układać w gotowym wykopie na uprzednio przygotowanej podsypce piaskowej gr. 20 cm.

Uzbrojenie kanalizacji deszczowej stanowić będą studzienki kanalizacyjne prefabrykowane, z elementów żelbetowych w średnicach: DN 1000.

Lokalizacja studzienek zgodnie z dokumentacją projektową.

Studzienka DN1000 musi posiadać deklarację na zgodność z normą PN-EN 1917. Wszystkie poszczególne elementy studzienek, łączyć na uszczelki gumowe, samosmarujące z pierścieniem redukującym naprężenia, wg EN 681-1 z materiału EPDM lub SBR, o stopniu twardości wg IRHD: 40 +/- 2. Przejścia rur przez ściany studzienek wykonać jako zabetonowane przejścia szczelne podczas etapu produkcji tych studni lub jako odwzorowania przejść szczelnych w postaci fabrycznych odlewów betonowych, z uszczelkami lub bez uszczelk (w zależności od tego czy rura na końcu posiada uszczelkę). Nie dopuszcza się wiercenia w ścianach dennic i montażu przejść szczelnych po przez ich wklejanie, czy to na budowie czy na zakładzie prefabrykacji.

Uwaga: Studnie D160 i D170, należy wykonać z osadnikiem, bez kinety. Głębokość osadnika min. 0,5 m, licząc od dna rury odprowadzającej wody opadowe w kierunku odbiornika do dna osadnika.

Przykanaliki.

Ścieki deszczowe z powierzchni terenu odprowadzane będą do kolektorów poprzez projektowane przykanaliki. Przykanalik składa się ze studzienki ściekowej Ø 500 mm z osadnikiem  $h \geq 0,5$  m, oraz rur litych, łączonych na uszczelki z PVC Ø200 mm SN16.

Studzienka ściekowa składa się z kraty wpustu ulicznego żeliwnego typu wskazanego w opracowaniu drogowym (kl. D400) o wymiarach 300 × 500 mm, kręgów betonowych Ø 500 mm, osadnika, płyty fundamentowej gr. 15 cm, pierścienia odciążającego.

Studzienka ściekowa ma za zadanie oczyszczenie ścieków z zanieczyszczeń ziarnistych mineralnych.

Sieć wodociągową projektuje się w ramach wymiany istniejącej sieci wykonanej z żeliwa, azbestu i stali na podstawie warunków wydanych przez WiK Sp. Z o.o. z siedzibą w Zdieszowicach nr L.D.70o/MT/2023 z dnia 03.02.2023 r.. Zgodnie z ww. warunkami roboty przy sieci wodociągowej mogą się odbywać wyłącznie pod odpłatnych nadzorem pracownika administratora sieci. Wyznaczony pracownik WiK Zdieszowice musi uczestniczyć w przekazaniu i zdaniu placu budowy.

Mieszkańcy muszą mieć zapewnioną stałą dostawę wody w trakcie budowy nowej sieci wodociągowej.

Rurociągi przeznaczone do transportu wody zaprojektowano z rur PE, łączonych za pomocą

zgrzewania doczołowego lub elektrooporowego, które powinny spełniać poniższe wymogi:

- PE 100 PN 10 SDRmin. 17 typu RC
- na przyłączach rury PE 100 PN 16 SDR11
- przeznaczenie do transportu wody pitnej z atestem higienicznym
- posiadające aprobatę IBDiM
- rurociągi do wykonania bezwykopowego powinny spełniać wymogi wybranej metody wykonania.

Zastosowane przewody winny posiadać atesty na cały asortyment stosowanych rur i kształtek.

Roboty montażowe należy wykonać a następnie odebrać zgodnie z:

- instrukcją dostarczoną przez producenta rur;
- instrukcją dostarczoną przez producenta prefabrykowanych studzienek kanalizacyjnych;
- normami: PN-B-10736 : 1999, PN-B-10729 : 1999;
- warunkami technicznymi wykonania i odbioru sieci kanalizacyjnych – oprac. COBRIT INSTAL.

Nad nowym przewodem ciśnieniowym (około 20cm) należy ułożyć taśmę ostrzegawczą z wkładką metalową, służącą do wykrywania przewodów, w przypadku montażu przewodów w wykopie otwartym.

Po wykonaniu projektowanych odcinków wodociągu należy je poddać płukaniu i wodnej próbie szczelności oraz dezynfekcji. Próby szczelności należy wykonać pod nadzorem pracownika administratora sieci.

Odbiór przez administratora sieci tylko w otwartym wykopie. Należy wykonać inwentaryzację powykonawczą nowego odcinka sieci wodociągowej

Na sieci projektuje się hydranty nadziemne - do celów technologicznych (płukanie sieci).

Sieć wodociągową projektuje się z rur  $\varnothing 110 \times 6,6$  mm PE100-RC SDR17, zgrzewanych doczołowo lub przy pomocy muf elektrooporowych.

Połączenia z istniejącą siecią wykonać m.in. za pomocą żeliwnych kształtek przejściowych uniwersalnych typu WAGA/MULTIJOINT lub równoważnych. Rzędne włączenia nowego odcinka dostosować do rzędnych istniejących, zachowując odpowiednią głębokość przykrycia sieci.

Projektowane hydranty nadziemne i podziemny będą spełniał jedynie funkcje tylko technologiczne – płukanie sieci. Zamierzenie budowlane dotyczy budowy sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej i jako takie nie wymaga ochrony przeciwpożarowej. Niniejsza inwestycja obejmuje sieć wodociągową, której to wyposażenie stanowi element technologicznego utrzymania sieci – jej płukanie. Projektowana sieć nie stanowi źródła wody do celów przeciwpożarowych i w związku z czym – zgodnie z Rozporządzeniem MSWiA z dnia 17.09.2021r poz. 1722 - nie wymaga uzgodnienia.

Wszystkie roboty ziemne przy montażu wodociągu, wykonywane w rejonie istniejącego wodociągu oraz innych czynnych sieci, należy wykonać ręcznie.

Należy wykonać inwentaryzację powykonawczą nowej sieci wodociągowej.

#### **4.4. Branża elektryczna:**

W ramach niniejszego opracowania przewiduje się budowę oświetlenia ulicznego, w zakresie:

- budowa linii kablowej nN do zasilenia oświetlenia długości trasy 268 m (55 m w kanalizacji kablowej wg odrębnego opracowania - wykonane w etapie I),
- budowa szafy sterowania oświetleniem ulicznym,
- budowa 8 słupów oświetlenia ulicznego wysokości 7 m z wysięgnikiem 1 m na prefabrykowanych fundamentach,
- zabudowa opraw oświetlenia OW LED 36W 4000K 5349 lm - 8 szt.

Projektuje się nowe słupy oświetlenia ulicznego na prefabrykowanych fundamentach.

Słupy należy uziemić. W tym celu projektuje się uziemienie w postaci płaskownika Fe/Zn 30×4 mm układane wzdłuż całego wykopu, układaną zgodnie z normą N SEP-E-004. Wartości rezystancji uziemienia słupów krańcowych słupów nie powinna przekroczyć 5 Ω.

Lokalizację słupów zamieszczono na załączonym projekcie.

Po zakończeniu prac należy ponumerować słupy. Numerację należy wykonać zgodnie z rysunkami na naklejkach zgodnych ze standardem Inwestora.

Lokalizację słupów zamieszczono na załączonym projekcie.

Zasilanie latarni należy wykonać kablami NA2XY-J 4×35 mm<sup>2</sup>, Kable należy układać w wykopie o głębokości 0,7 m na dziesięciocentymetrowej podsypce z piasku. Kable należy w pierwszej kolejności zasypać warstwą piasku o grubości 0,1 m a następnie warstwą gruntu rodzimego o grubości 0,15 m. Następnie należy ułożyć folię ostrzegawczą koloru niebieskiego na całej długości linii kablowej. Po wykonaniu w/w czynności wykop należy zasypać gruntem rodzimym. Przy złączu kablowym oraz przy każdej oprawie należy zostawić 2,5 metrowy zapas kabla.

Wzdłuż całego wykopu należy ułożyć płaskownik Fe/Zn 30×4 mm, na dnie rowu kablowego zgodnie z normą N SEP 004.

Przy przejściu przez jezdnie, kabel należy układać w rurze osłonowej SRS 110. Na całej długości trasy kable należy prowadzić w rurach osłonowych DVR 75mm.

Szafę oświetlenia ulicznego zasilić ze słupa T.D.SA wykorzystując kanalizację kablową wykonaną wg. Odrębnego opracowania.

#### **Konstrukcje nawierzchni:**

##### **a) jezdni:**

- 4 cm - w-wa ścierna z betonu asfaltowego AC11S,
- 5 cm - w-wa wiążąca z betonu asfaltowego AC16W,

- 20 cm - podbudowa zasadnicza z mieszanki niezwiązanej z kruszywem C<sub>90/3</sub> 0/31,5 mm,
- 20 cm – w – wa mrozoochronna z mieszanki związanej spoiwem hydraulicznym (z dowozu) C3/4,
- zagęszczone podłoże gruntowe  $E_2 \geq 35$  MPa.

**b) zjazdów z kostki kamiennej:**

- 9/11 cm - kostka granitowa,
- 3 cm - podsypka bazaltowa 0 – 3 mm,
- 20 cm - podbudowa zasadnicza z mieszanki niezwiązanej z kruszywem C<sub>90/3</sub> 0/31,5 mm,
- 20 cm – w – wa mrozoochronna z mieszanki związanej spoiwem hydraulicznym (z dowozu) C3/4,
- zagęszczone podłoże gruntowe.

**c) chodnika:**

- 8 cm - kostka betonowa drobnowymiarowa koloru szarego,
- 3 cm - podsypka bazaltowa 0 – 3 mm,
- 20 cm - podbudowa zasadnicza z mieszanki niezwiązanej z kruszywem C<sub>90/3</sub> 0/31,5 mm,
- zagęszczone podłoże gruntowe.

**5. Opinia geotechniczna oraz informacja o sposobie posadowienia obiektu budowlanego:**

Kategorię geotechniczną ustalono w oparciu o dokumentację z badań podłoża gruntowego wykonanych przez firmę: Zakład Usług Geodezyjnych GRUNT s. c. ul. Grunwaldzka 3a 45-054 Opole.

Nawierzchnię ulicy Korfantego w Żyrowej stanowi 0,05 m warstwa betonu asfaltowego na podbudowie z tłucznia bazaltowego o grubości 0,35 – 0,40 m. Podłoże rodzime stanowią zasadniczo grunty spoiste, gliny piaszczyste związane z domieszką żwiru i okruchów wapienia oraz piaski gliniaste, w stanie twardoplastycznym oraz lokalnie piaski średnioziarniste w stanie średnio zagęszczonym. Grunty te stanowią nośne podłoże budowlane.

Warunki wodne wzdłuż badanego odcinka drogi należą do dobrych.

**6. Dane techniczne obiektu budowlanego charakteryzujące wpływ obiektu budowlanego na środowisko i jego wykorzystywanie oraz na zdrowie ludzi i obiekty sąsiednie pod względem:**

**Zapotrzebowania i jakości wody oraz ilości, jakości i sposobu odprowadzania ścieków oraz wód opadowych.**

Woda deszczowa i roztopowa odprowadzana zostanie do projektowanej kanalizacji deszczowej poprzez wpusty uliczne klasy D400 oraz powierzchniowo.

**Emisji zanieczyszczeń gazowych, w tym zapachów, pyłowych i pylnych, z podaniem ich**



**rodzaju, ilości i rozprzestrzeniania się.**

Nie dotyczy.

**Rodzaju i ilość wytwarzanych odpadów.**

Nie dotyczy.

**Właściwości akustycznych oraz emisji drgań, a także promieniowania, w szczególności jonizującego, pola elektro- magnetycznego i innych zakłóceń, z podaniem odpowiednich parametrów tych czynników i zasięgu ich rozprzestrzeniania się.**

Nie dotyczy.

**Wpływ obiektu budowlanego na istniejący drzewostan, powierzchnię ziemi w tym glebę , wody powierzchniowe i podziemne.**

Rozbudowa nie wpłynie niekorzystnie na powierzchnię ziemi w tym glebę oraz wody powierzchniowe i podziemne. Nie przewiduje się wycinki drzew ani krzewów.

Przyjęte w projekcie rozwiązania przestrzenne, funkcjonalne i techniczne ograniczają i eliminują wpływ obiektu budowlanego na środowisko przyrodnicze, zdrowie ludzi i inne obiekty budowlane.

**7. Informacje o zasadniczych elementach wyposażenia budowlano-instalacyjnego, zapewniających użytkowanie obiektu budowlanego zgodnie z przeznaczeniem;**

Nie dotyczy.

**8. Dane dotyczące warunków ochrony przeciwpożarowej, stosownie do zakresu projektu.**

Droga spełnia wymagania jak dla dróg pożarowych pod względem parametrów.

**9. Informacja o zgodzie na odstępstwo, o którym mowa w art. 9 ustawy, lub o zgodzie udzielonej w postanowieniu, o którym mowa w art. 6a ust. 2 ustawy z dnia 24 sierpnia 1991 r. o ochronie przeciwpożarowej (Dz. U. z 2020 r. poz. 961), jeżeli zostały wydane.**

Nie dotyczy.