



Marián JANÍK autoriz. statik 3470*A*3-1
P.O.BOX 65, 851 03 Bratislava

T/F +421 2 62521901
statik@nextra.sk

TECHNICKÁ SPRÁVA

E.5.1

S T A T I K A

zák.číslo: **2008-21-RP**

AUTOR PROJEKTU Ing. Karol KOMORA

ZODP. PROJ. Ing. Marián Janík

STAVEBNÍK Slovenský vodohospodársky podnik š.p.
Odštepný závod Piešťany

STAVBA **Ilava – úprava Podhradského potoka**

MIESTO Ilava – Podhradský potok
OBJEKT Oporné múry, kanalizačná zhybka

SADA

O B S A H

E.5.1 TECHNICKÁ SPRÁVA

E.5.2 STROP ŠACHTY - VÝKRES TVARU A VÝSTUŽE

E.5.3 OPORNÉ MÚRY – VÝKRES TVARU A VÝSTUŽE

E.5.4 PREMOSTENIE ZHYBKÝ

Statický výpočet (1. a 2. paré)

O B S A H

E.5.1 TECHNICKÁ SPRÁVA

E.5.2 STROP ŠACHTY - VÝKRES TVARU A VÝSTUŽE

E.5.3 OPORNÉ MÚRY – VÝKRES TVARU A VÝSTUŽE

E.5.4 PREMOSTENIE ZHYBKÝ

Statický výpočet (1. a 2. paré)

O B S A H

E.5.1 TECHNICKÁ SPRÁVA

E.5.2 STROP ŠACHTY - VÝKRES TVARU A VÝSTUŽE

E.5.3 OPORNÉ MÚRY – VÝKRES TVARU A VÝSTUŽE

E.5.4 PREMOSTENIE ZHYBKÝ

Statický výpočet (1. a 2. paré)

TECHNICKÁ SPRÁVA

STAVBA : Ilava – úprava Podhradského potoka

STAVEBNÍK : Slovenský vodohospodársky podnik š.p.
Odštepny závod Piešťany

AUTOR PROJEKTU : Ing. Karol KOMORA

ZODP. PROJ. : Ing. M. Janík

Ú V O D

Predmetom projektu je statické posúdenie stavebných úprav Podhradského potoka.

Projektová dokumentácia je vypracovaná pre realizáciu.

Použité normy:

STN 73 0035 Zaťaženie stavebných konštrukcií

STN 73 1001 Základová pôda pod plošnými základmi

STN 73 1301 Navrhovanie betónovýchkonštrukcií

STN 73 1401 Navrhovanie oceľových konštrukcií

Použité podklady:

– technologická časť PD

KONŠTRUKCIE

Predmetom projektovej dokumentácie je návrh výstuže do stropnej dosky šachty a základné posúdenie oporného múra pre úpravu Podhradského potoka.

Stropná doska je hrubá 200mm a má dva otvory pre vstup. Je zaťažená vlastnou tiažou a náhodným zaťažením nákladným vozidlom. Pre výpočet bolo použité náhradné zaťaženie 3,5kN/m². Priebeh vnútorných síl a stanovená minimálna výstuž – pozri statický výpočet.

Vzhľadom na malé rozpony postačuje konštrukčná výstuž. Uloženie výstuže je zrejmé z výkresu E.5.2.

Oporné múry sú navrhnuté od výšky 1,0m až do výšky 2,0m.

Oporné múry majú svoju päť, do ktorej sa vloží kotevná výstuž pre driek oporného múra.

Výstuž drieka je navrhnutá tak, aby po zabetónovaní pretŕčala aj do rímsy.

Pred betonážou päty sa v debnení osadí špeciálne tesnenie pre pracovnú škáru.

Oporné múry sú dilatované, hrúbka dilatačnej škáry je 10mm. Do dilatačnej škáry sa vloží špeciálne gumenné tesnenie.

Päť oporného múra sa nedilatuje.

Základný posudok na preklopenie a ušmyknutie je robený pre najvyšší oporný múr H=2,0m.

V tomto prípade je hydrostatický bočný tlak najväčší. Tento stav môže nastať v prevádzkovom štádiu, kedy po úprave kanála ešte nie je oporný múr prihrnutý zeminou.

Projektová dokumentácia je vypracovaná pre realizáciu.

Použité betóny: STN EN206-1 C20/25-XC1, XA1(SK)
Použitá oceľ : výstuž O10 400

Z Á V E R

Pri realizácii stavebných prác je potrebné dodržiavať zásady bezpečnosti pri práci. O týchto zásadách musia byť zamestnanci stavebnej firmy poučení a protokol o poučení musí byť pripojený k stavebnému denníku.

Akékoľvek zmeny oproti právoplatnej projektovej dokumentácii sa musia vopred odsúhlasiť so zodpovedným projektantom. V prípade odsúhlasenia zmeny oproti PD sa táto zmena musí zapísať do stavebného denníka.

Stavebník zabezpečí riadny výkon stavebného dozora.

V Bratislave 04/2009