

гр. София 1504, ул. „Сан Стефано“ № 4, вх. А
(+359) 888 737 880, (+359) 886 40 29 41
dayarising@gmail.com



ОБЕКТ: „РЕКОНСТРУКЦИЯ И РЕХАБИЛИТАЦИЯ на УЧАСТЬК от 3.050 км от ОБЩИНСКИ ПЪТ RSE1108 /Ш-501, РУСЕ – ДВЕ МОГИЛИ/ - ИВАНОВСКИ СКАЛНИ ЦЪРКВИ от км 0+260 до км 3+310“, Община ИВАНОВО, Област РУСЕ

ЧАСТ: ИНЖЕНЕРНА ГЕОЛОГИЯ

ФАЗА: ТЕХНИЧЕСКИ ИНВЕСТИЦИОНЕН ПРОЕКТ

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: ОБЩИНА ИВАНОВО, ЕИК 000530536

с.Иваново, ул. „Олимпийска“ №75

ТЕХНИЧЕСКИ ИНВЕСТИЦИОНЕН ПРОЕКТ

Заличено съгл. чл. 37 от ЗОП, вр. с
Регламент (ЕС) 2016/679

ПРОЕКТАНТ:

/ инж. В. Петрова /

УПРАВИТЕЛ:

/ Росица Петуларова /

ВЪЗЛОЖИТЕЛ:

/Община ИВАНОВО/

РУСЕ - Февруари ` 2022 г.

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

Оценката на инженерно-геоложките условия за „РЕКОНСТРУКЦИЯ И РЕХАБИЛИТАЦИЯ на УЧАСТЬК от 3.050 км от ОБЩИНСКИ ПЪТ RSE1108 /III-501, РУСЕ – ДВЕ МОГИЛИ/ - ИВАНОВСКИ СКАЛНИ ЦЪРКВИ от км 0+260 до км 3+310”, Община ИВАНОВО, е направена на основата на детайлното инженерно-геоложко обследване по трасето на предвидения за модернизация пътен участък и на района около него, както и от събраната и анализирана информация от проведени в района (под ръководството на автора на настоящата инженерно-геоложка оценка) детайлни инженерно-геологки проучвания и изследвания, на следните обекти:

- Инженерно-геоложките проучвания на терена предвиден за изграждане на „Многофункционален център за устойчиво развитие и ползване на културното наследство на Ивановските склани църкви” (намиращ се непосредствено на изток от пътя, км от 2+920 до 3+073).
- Инженерно-геоложките и хидрогоеологки проучвания за закриване на депото за отпадъци на с.Иваново, намиращо се непосредствено на север от пътния участък (от км 1+770 до км 2+180).
- Инженерно-геологки проучвания на терасата на река Русенски Лом в участъка Нисово-Иваново.
- Машабните инженерно-геологки проучвания на западния вариант на „Плавателен канал Русе-Варна”, с проектно трасе между с.Иваново и р.Русенски Лом.

Резултатите от проведеното инженерно-геоложко обследване, както и събраната и анализирана информация от предишните проучвания, позволяват да се направи оценка на инженерно-геологките условия, необходима за изготвяне на проект за модернизиране на пътния участък.

Модернизацията на въпросния участък, предмет на поръчката, е със следните основни параметри (за които е необходима инженерно-геологка оценка):

- Трасето на съществуващия пътен участък се запазва при неговата модернизация.
- Не се предвиждат никакви съществени изменения в нивелетата на сегашния пътен участък.
- Предвижда се в малки участъци разширение на съществуващото пътното платно, основно в южна и западна посоки, не превишаващо 0,50-1,00м.
- Предвижда се изпълнението на 3 подпорни стени (съответно от км 2+043 до км 2+155; от км 2+234 до км 2+264; от км 2+590 до км 2+720.) основно от северната и източната очертания на пътното платно. Стените са с доминираща височина от 0,30 до 1,50м.
- При модернизацията се предвижда освен реконструкцията на съществуващия водосток на км 2+880 и изграждането на един нов (ф1000) на км 2+540.
- Също така се предвижда основна реконструкция на съществуващите и изграждането на нови пътни канавки по цялото трасе на модернизирания пътен участък.

Трасето на съществуващия пътен участък е ситуирано в две морфоложки форми, а именно:

- Стръмният склон между лъсовото плато и незаливната тераса на река Русенски Лом (до към км 2+800).
- Незаливната лявобрежна лъсова тераса с надморска височина 47,00-49,00м. (до края на трасето).

Земната основа по трасето на пътния участък в приповърхностната си част интересуваща бъдещата модернизация е изграден основно от отложенията на лъсовия комплекс, чиято дебелина в зависимост от морфоложката форма (през която "преминава" трасето) във всички случаи

превиша 5-7м. Възможно е при разширяването на пътя и изпълнението на канавките да се „очакват” скални късове „отделили се” гравитично от варовиковия масив.

Докватернерната подложка е представена от напукани и окарстени варовици с барем-апска възраст на дълбочина по-голяма от 5-6м. (като цяло за пътния участък в модернизация).

Подземните води (по трасето на пътния участък) са на дълбочина по-голяма от 7-8м. и проблеми от хидрологички характер при неговата модернизация не се очакват.

Освен пропадъчността на приповърхностната част на лъсовия комплекс (който е без практическо значение за конкретния случай), други неблагоприятни физико-геоложки явления и процеси от езогенен характер не са установени. Няма данни за проява на свлачищни процеси, освен ако евентуалната загуба на устойчивост на откоси не бъде провокирана от некомпетентна строителна намеса.

Основните изводи и препоръки от инженерно-геологичка гледна точка, които следа да се има предвид при проектирането на модернизацията на пътния участък се заключават в следното:

- От детайлното обследване на сегашното състояние на пътния участък не се установяват деформации на пътното платно, инфраструктурата към него и откосите резултат на причини от инженерно-геологички характер.
- Лъсовата земна основа „предлага” много добри условия за изграждане на пътища и от най-висок клас поради изключителното си добри еластични модули. Достатъчно е да не се създават условия за навлажняване на лъсовата основа и формиране на т. нар. „джобове”.
- Обобщените показатели на основните физико-механически и деформационни свойства на лъсовите отложения (основа за

проектираните подпорни стени и др. Съоръжения), които следва да се имат предвид при проектирането са:

Обемна плътност – 1,75 -1,85гр/см³

Обемна плътност на скелета – 1,45-1,50гр/см³

Естествена влажност – 15-19%

Ъгъл на вътрешно триене – 21 - 23°

Кохезия – 0,05 – 0,10кг/см²

Изчислително натоварване Р= 1,70-1,80кг.см²

Модул на обща деформация - 110 – 130 кг/см²

Еластичен модул – 200-250кг/см².

Земната основа се характеризира като такава от група „B”.

Винклеровата константа за лъсовата земна основа е 1900т/м³

Коефициент на Поасон 0,33.

- За реконструкцията на съществуващият водосток и изграждането на новия не се очакват проблеми от инженерно-геоложки характер. Изграждането им ще се осъществи в масива на лъсовата част от земната основа.
- При изграждане на канавките и откосите към стръмния склон следва да се има предвид очакваното ограничено наличие на скални късове с делувиално-гравитационен произход (по експертна оценка не повече от 5-6% от целия обем на канавките в участъка между км 2+100 до км 3+100). Както и да се има в предвид, че е необходима противоерозионна защита на лъсовия откос на канавките. При конкретните условия за препоръчване е откос 60°-75°, който е най- оптимален предвид риска от ерозия, както и от „навлизане” (при по полегат откос) в масива на стръмния склон (със съответните последствия от това).

02. 2022г.

Гр. Русе



ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ
Регистрационен № 12427

Съставител
Кир.
Спасова

Подпись
Спасова

година

/инж. В. Спасова/