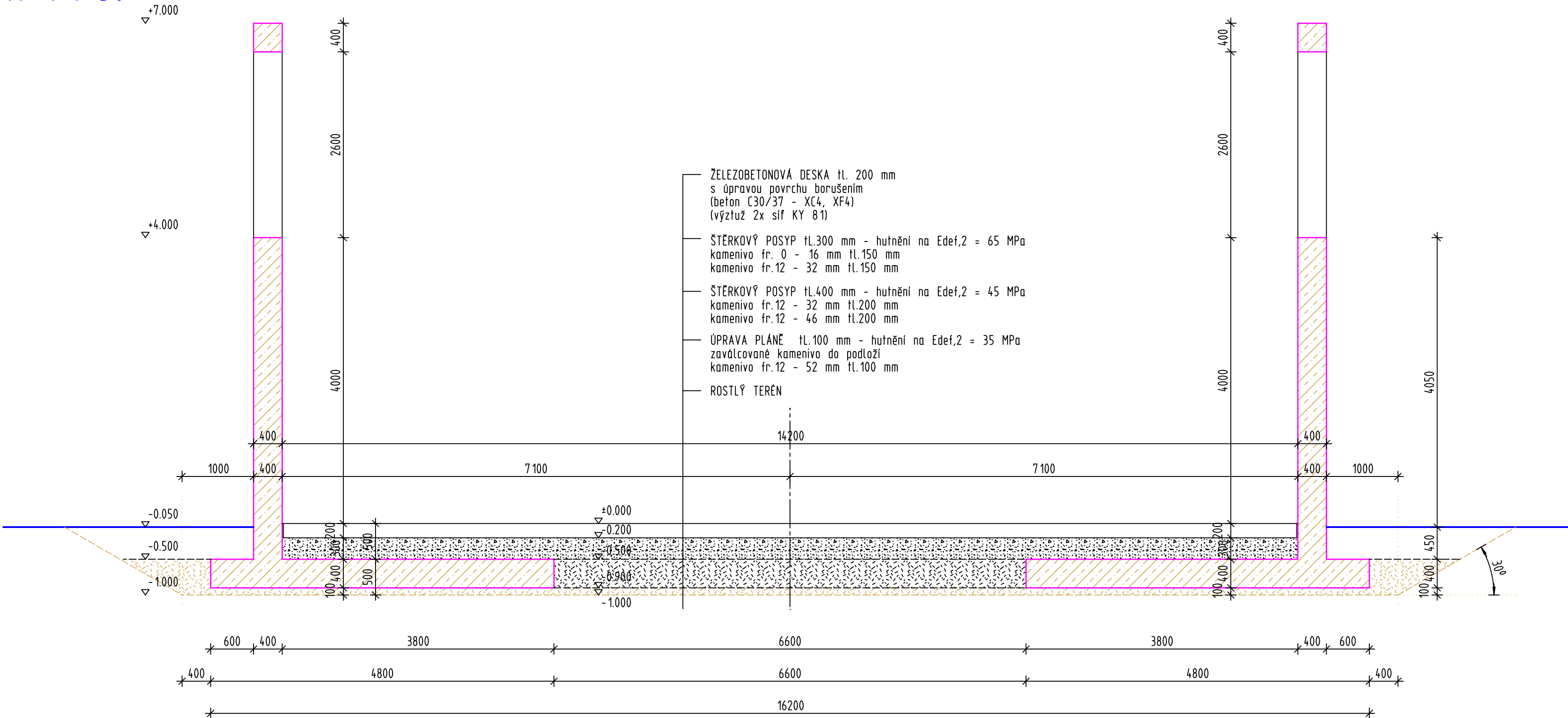


PŘÍČNÝ ŘEZ A-A
M 1 : 50



POZNÁMKA - základové konstrukce :

V rozsahu dle půdorysu založení jsou navrženy železobetonová základové desky opěrných stěn nové haly . Základové desky jsou jednotně tloušťky 400 mm a hloubky základové spáry -0,900 m . Základové desky jsou plně propojeny s železobetonovými stěnami objektu .

Před zahájením zemních prací pro základové konstrukce - desky se vytyčí všechny podzemní inženýrské sítě včetně nově budovaných a určení plochy pro zařízení staveniště . Dále se vytyčí obrys objektu a střední příčná zeď . Hlavní vytyčovací schema objektu je součástí PD stavební část .

Výztuž základových desek musí převzít zástupce investora nebo projektant zápisem do stavebního deníku . O použitých materiálech musí být předány atesty a prohlášení o shodě , u betonových konstrukcí krychelné zkoušky pevnosti dle příslušné normy na provádění betonových konstrukcí . Při provádění je nutno dodržet ustanovení všech norem o provádění a kontrole betonových konstrukcí (se zvláštním zřetelem k pracovním spárám) . Je nutno volit vhodný pracovní postup , aby nedošlo k poškození konstrukce účinkem smršťování . Upozorňujeme na nutnost péče o betonovou konstrukci během doby zrání a zejména v chladném počasí zateplení , zakrytí desky , v letním období důkladné kropení , zakrytí .

Základovou spáru musí převzít zástupce investora a projektant zápisem do stavebního deníku . V případě jiných geologických poměrů než předpokládá projektová dokumentace bude ihned informován projektant založení (v průběhu zemních prací) . Do základových konstrukcí - desky opěrných stěn bude osazena předepsaná výztuž a zabetonována betonem třídy C30/37-XA1, XC4, XF4 do předepsané úrovně .

Velikost základových desek opěrných stěn je dána zatížením (svislé, vodorovné a případně i momentem) a předpokládanou únosností základové spáry . Předpokládáme minimální únosnost základové spáry R_{dt} = 175 kPa . Základy jsou navrženy na tuto minimální únosnost a maximální sedání 10 mm . Základovou spáru musí převzít geolog nebo projektant založení s dozorem investora . Základová spára musí splňovat předpoklady statického výpočtu . Skutečný stav bude zapsán do stavebního deníku a informován projektant založení . V případě nevhodných zemín v základové spáře bude tato nahrazena šterkovým podsypem . Základová spára nikdy nesmí být tvořena navážkou - zeminou se stavebním odpadem nebo měkkou jílovitou zeminou - v případě zastižení v úrovni základové spáry bude tato přehlubena o minimálně 0,40 m a nahrazena šterkovým hutněným polštářem . V úrovni základové spáry desek opěrných stěn jsou navrženy hodnoty minimálně E_{def,2} = 45 MPa, E_{def,2} / E_{def,1} = 2,5 .

Ostatní výkopy pro patky budou přehlubeny o 0,10 m a vyplněny do úrovně základové spáry vrstvou hutněného šterku frakce 0-16 mm . Na šterkovém podsypu nebude prováděn podkladní beton pouze se zajistí vhodnými distančními podložkami předepsané minimální krytí výztuže .

POZNÁMKA - žb.kce podlahy :

Po provedení přípravných prací a položení všech ležatých rozvodů inženýrských sítí se provede na hutněný zásyp základová - podkladní podlahová deska tloušťky 200 mm vyztužená ocelovými svařovanými sítěmi nebo alternativně rozptýlenou výztuží - drátkobeton . Před betonáží se do podlahové desky osadí případné prostupy pro inženýrské sítě .

Výztuž podlahové desky před betonáží musí převzít zástupce investora nebo projektant zápisem do stavebního deníku (konkrétní receptura a dávkování , typ plošné výztuže nebo rozptýlené výztuže - drátků) . Je navržena výztuž podlahové desky plošná - ocelové svařované sítě . Při spodním povrchu desky síť KY81 (drát 8 mm, oka 100/100 mm) a při horním povrchu síť KY81 (drát 8 mm, oka 100/100 mm) . Přesahy sítí minimálně 350 mm , krytí sítí 35 mm . Dilatační celky provádět po délce 5,75 m respektive 11,50 m a polovina šířky haly . O použitých materiálech musí být předány atesty a prohlášení o shodě , u betonových konstrukcí krychelné zkoušky pevnosti dle příslušné normy na provádění betonových konstrukcí .

Úprava podlaží konstrukce podlahové desky musí být provedena v souladu s technickými požadavky na únosnost zemní pláně a podkladních vrstev . Základová spára pod podkladní podlahovou deskou se zhuťní na předepsanou minimální zajištěnou (ve všech bodech plochy desky) hodnotu deformačního modulu E_{def2} = 65 MPa . Výměna zeminy v podlaží musí být provedena v minimálním rozsahu vrstvy neutehlých navážek a jílovitých zemín měkké konzistence . Hutněný zásyp se bude provádět po vrstvách maximální tloušťky 200 mm dle použitého hutněního mechanismu (velikosti a vlastnosti použitého válece) . Pro zásyp doporučuji použít šterkopisek hutněný na 95% PSZ . Míra zhuťnění se ověří polními zkouškami - statickou zatěžovací .

Násypové těleso se bude hutnit po vrstvách maximální tloušťky 200 mm a bude provedeno z vhodného inertního materiálu (zeminy třídy MS nebo SM) a vrchní vrstvy ze šterku . Celková tloušťka násypového tělesa je dle úpravy terénu - tloušťka šterkového polštáře 300 mm + 400 mm (výplňová) + 100 - 250 mm (dle zatlačení do podlaží) . Vrchní souvrství tloušťky 300 mm musí být dodrženo . Vrchní vrstva tloušťky 150 mm provedena kamenivem frakce 0 - 16 mm . Druhá vrstva bude z drobnějšího zhuťněného kameniva (frakce 8 až 32 mm) v konečné tloušťce 150 mm . Výplňová vrstva - dorovnání a výplň mezi základovými deskami z kameniva frakce 12-32 mm . Třetí spodní vrstva která bude zaválcována do podlaží bude z hutného hrubého kameniva (frakce 12 až 64 mm) mocnost cca 100 mm až 250 mm .

Pro stanovení potřebné kvality násypu je stanoveny podmínky - v úrovni nižších vrstev násypu je přípustné pro další výstavbu násypu (navážení další vrstvy) hodnoty E_{def,2} = 45 MPa , E_{def,2} / E_{def,1} = 2,3 , E_{vd} = 45 MPa . Na finální pláni pod podlahou jsou navrženy hodnoty E_{def,2} = 65 MPa, E_{def,2} / E_{def,1} = 2,5 .

ZÁKLADY A ŽB.KONSTRUKCE

Beton C30/37 - XA1, XC4, XF4
Ocel B500B (R-10 50S)
minimální krytí výztuže 35 mm

PODLAHOVÁ DESKA

Beton C30/37 - XC4, XF4
Ocel B500B (R-10 50S)
minimální krytí výztuže 35 mm

+ -0,000 m = XXX,xxx m.n.m.

Gener.projektant,HIP		Ing. Irena Pichlová - Proj.kancelář PS, Nejdk		KSI Plzeň s.r.o. Únehlé 59, Stříbro tel. : 377 240 461 , 603 803 222 IČO 25221094 DIČ CZ25221094	
Zodpověd. projektant		Ing.Tomáš Křelina			
Vypracoval , kreslil		Ing.Tomáš Křelina			
Kontroloval		Ing. Petr Hampl			
Investor		Údržba silnic Karlovarského kraje a.s., Na Vlečce 177, Otavice		zakázkové číslo 12 - 03 / 2020 datum březen 2020 stupeň DSP + DPVD	
Akce		Sklad soli a kamenné drtě v místě stávající haly na st.p.č.659 a p.p.č.4356/9 - Bochov D.1.2 Stavebně konstrukční část - založení objektu a žb.kce			
Objekt					
Obsah		Příčný řez A-A M1:50			
				číslo přílohy D.1.2.4	číslo paré

TATO DOKUMENTACE JE DUŠEVNÍM MAJETKEM ZHOTOVITELE . NESMÍ BÝT POUŽITA A KOPÍROVÁNA TŘETÍ OSOUBOU, JI PŘEDÁNA ČI JINAK S NÍ NAKLÁDÁNO BEZ PÍSEMNÉHO SOUHLASU ZHOTOVITELE .					
---	--	--	--	--	--