

Vastaanottaja
Sipoon kunta

Asiakirjatyyppi
Raportti

Päivämäärä
3.9.2019
Täydennetty 3.3.2023

NG8 NIKKILÄN KARTANON KESKUKSEN JA ASEMANSEU- DUN ASEMAKAAVA **RAKENNETTAVUUSSELVITYS**

Päivämäärä **3.9.2019 / täydennetty 3.3.2023**
Laatija **Outi Kettunen, Taavi Valjakka**
Tarkastaja **Monica Löfman**
Hyväksyjä **Dennis Söderhom/Sipoon kunta**

Viite 1510047910 / 1510075812

1.	JOHDANTO	3	
2.	POHJATUTKIMUKSET	4	
3.	NYKYTILA- JA MAAPERÄKUVAUS	4	
3.1	Nykytila ja ympäröivät rakenteet	4	
3.2	Maaperäkuvaus	4	
3.3	Sulfidisavitutkimukset	4	
3.4	Pohjavesi	5	
4.	ALUEELLINEN VAKAVUUS	5	
5.	ILMASTONMUUTOKSEN VAIKUTUKSET (TÄYDENNYS 3.3.2023)	7	
5.1	Pohjavedenpinnan nousu	7	
5.2	Muut ilmastomuutoksen vaikutukset	10	
5.3	Yhteenveto	10	
5.4	Lähteet	10	
6.	ALUEEN RAKENNETTAVUUS	11	
6.1	Yleistä	11	
6.2	Rakennusten perustamistapa	11	
6.3	Katujen, pihojen ja putkijohtojen rakennettavuus	12	
6.4	Kaivannot	13	
7.	LISÄTUTKIMUSTARVE JA SUOSITELLUT JATKOTOIMENPITEET	13	

LIITTEET

Liite 1	Laskentatulokset, Perustilanne $\varphi=0$
Liite 2	Laskentatulokset, Kuivakuorisaven kyllästymisen - $\varphi=0$
Liite 3	Laskentatulokset, Pohjavesi kuivakuorisaven alapinnassa – Tehokkaat parametrit
Liite 4	Laskentatulokset, Kuivakuorisaven kyllästymisen – Tehokkaat parametrit
Liite 5	Laskentatulokset, Leikkaus D siirretty rakentamisenalue
Liite 6	Rakennettavuusluokat ja niiden selitteet

PIIRUSTUKSET

1510047910/1	Pohjatutkimuskartta	1:2000
1510047910/2	Pohjatutkimusleikkaus 1-1	1:1000/1:200
1510047910/3	Pohjatutkimusleikkaus 2-2 ja 3-3	1:1000/1:200
1510047910/4	Pohjatutkimusleikkaus 4-4 ja 5-5	1:1000/1:200
1510047910/5	Pohjatutkimusleikkaus 6-6 ja 7-7	1:1000/1:200
1510047910/6	Pohjatutkimusleikkaus 8-8 ja 9-9	1:1000/1:200
1510047910/7	Pohjatutkimusleikkaus 10-10	1:1000/1:200
1510047910/8	Pohjatutkimusleikkaus 11-11 ja 12-12	1:1000/1:200
1510047910/9	Pohjatutkimusleikkaus 13-13 ja 14-14	1:1000/1:200
1510047910/10	Rakennettavuuskartta	1:4500

1. JOHDANTO

Nikkilän kartanon keskuksen ja asemanseudun kaava-alue NG8 sijaitsee Sipoossa. Alue on pinta-alaltaan noin 140 ha ja nykytilassa alue on pelto- ja metsäaluetta. Tässä raportissa esitetään kohteeseen laaditut pohjatutkimukset, kohteen maaperäkuvaus sekä perustamisolosuhteet ja perustamistavat alueittain. Suunnittelualueen ilmakeu ja alueen raja us on esitetty kartalla kuvassa 1.



Kuva 1 Ilmakeu kohteesta, suunnittelualueen raja us sinisellä

2. POHJATUTKIMUKSET

Alueella on tehty vuona 1992 maaperätutkimuksia Geoteknillinen Insinööritoimisto Eero Hilpi toimesta. Tutkimukset ovat käsittäneet painokairauksia ja em. kairaukset on digitoitu vanhoista suunnitelmapiirustuksista tätä rakennettavuusselvitystä varten.

Alueen eteläosaan on tehty pohjatutkimuksia, joiden tulokset on hankittu GTK:n pohjatutkimusrekisteristä.

Alueella on tehty keväällä 2019 pohjatutkimuksia Ramboll Finland Oy:n toimesta. Pohjatutkimukset ovat käsittäneet 16 kpl painokairauksia, 4 kpl siipikairauksia, 2 kpl pohjavesiputkia sekä näytteenottoa 5 tutkimuspisteestä.

3. NYKYTILA- JA MAAPERÄKUVAUS

3.1 Nykytila ja ympäröivät rakenteet

Alue rajautuu eteläreunalta rata-alueeseen ja sen pohjoispuoliseen Ollbäckenin puroon ja länsireunaltaan purouomaan. Itäreunaltaan alue rajautuu pääosin olemassa olevaan asuinalueeseen ja pohjoisessa metsäalueeseen.

3.2 Maaperäkuvaus

Maanpinnan taso alueella laskee yleisesti kohti etelää. Alueen keskiosan peltoalueella maanpinta on tasolla noin +23,5...+27,5 laskien kohti etelää. Eteläosan peltoalueella maanpinta on tasolla +15...+25,5 laskien myös kohti etelää. Peltojen välisissä metsäsaarekkeissa ja peltoalueen pohjoispuolella maanpinta kohoaa ympäröivää aluetta ylemmäksi ollen noin tasolla +35...+55.

Eteläosan peltoalueella maanpinnassa olevan humuskerroksen alapuolella on paikoin havaittu kuivakuorisavikerros, jonka paksuus vaihtelee noin 1,5...2 m. Kuivakuorikerroksen siipikairauksella mitattu redusoimaton saven leikkauslujuus on noin 50...100 kPa. Kuivakuorikerroksen alapuolella on noin 5...8 m paksu savikerros. Savikerros paksunee kohti etelää. Savikerroksen siipikairauksella mitattu redusoimaton saven leikkauslujuus on noin 17...25 kPa.

Alueen keskiosan peltoalueella maanpinnassa olevan humuskerroksen alapuolella on kairauksissa havaittu noin 2...3 m paksu kuivakuorikerros. Kuivakuorikerroksen siipikairauksella mitattu redusoimaton saven leikkauslujuus on noin 45 kPa. Kuivakuorikerroksen alapuolella on paksuimmillaan noin 10...12 m paksu savikerros, jonka siipikairauksella mitattu redusoimaton saven leikkauslujuus on noin 10...20 kPa. Savikerros ohenee kohti pohjoista, siten että alueen pohjoisosassa saven paksuus on noin 0,5...3 m.

3.3 Sulfidisavitutkimukset

Alueelta otettiin näytteitä viidestä tutkimuspisteestä (N1, N4, N7, N9 ja N13) sulfidisavianalyysjä varten. Näytepisteestä N1 analysoitiin rikki seitsemästä näytteestä (0-7 m) ja neljästä muusta tutkimuspisteestä analysoitiin rikki neljästä näytteestä (0-4 m). Lisäksi analysoitiin pH yhteensä seitsemästä näytteestä tutkimuspisteissä N1, N7 ja N9. Tutkimustulokset osoittavat, että, kaava-alueelta tutkitut savinäytteet eivät ole potentiaalisia sulfidisavia. Tutkimustulosten perusteella ei kuitenkaan voida poissulkea, että potentiaalisia sulfidisavia esiintyisi muualla kaava-alueella.

3.4 Pohjavesi

Alueelle asennettiin 2 uutta pohjavesiputkea tämän selvityksen yhteydessä. Alueen keskiosassa pohjavesiputkessa VPN12 pohjavedenpinta on havaittu tasolla +22,7 eli noin 0,5 m syvyydessä maanpinnasta. Alueen itäosaan asennetussa pohjavesiputkessa VPN5 pohjavedenpinta on havaittu tasolla +11,1 eli noin 4,5 m syvyydessä maanpinnasta.

Alueen eteläosaan aiemmin asennetuissa pohjavesiputkissa pohjavedenpinta on havaittu tasolla +8,5...+9,5 eli noin 6,7...7,9 m syvyydessä maanpinnasta.



Kuva 2 Suunnittelualueella ja sen läheisyydessä sijaitsevat pohjavesiputket

4. ALUEELLINEN VAKAVUUS

Kaava-alueella on tehty neljä stabiileettitarkastelua puroumien suuntaan. Stabiileettilaskelma-leikkausten sijainnit on esitetty kuvassa 4.1. Laskelmissa on ollut oletuksena, että korttelialueella tehdään 1 m korotus nykyiseen maanpintaan, mikä vastaa 20 kPa pintakuormaa.



Kuva 4.1 Stabiilitilaskentaleikkausten A-A, B-B, C-C, D-D ja E-E sijainnit

Leikkauksessa A-A alueellinen vakavuus on riittävä, kun korttelialue on ulotettu vähintään 15 m etäisyydelle jokipenkereen yläreunasta.

Leikkauksessa B-B alueellinen vakavuus uoman suuntaan on riittävä, kun korttelialueet ulotetaan vähintään 110 m etäisyydelle uoman pohjasta.

Leikkauksessa C-C alueellinen vakavuus uoman suuntaan on riittävä, kun korttelialueet ulotetaan vähintään 70 m etäisyydelle uoman pohjasta.

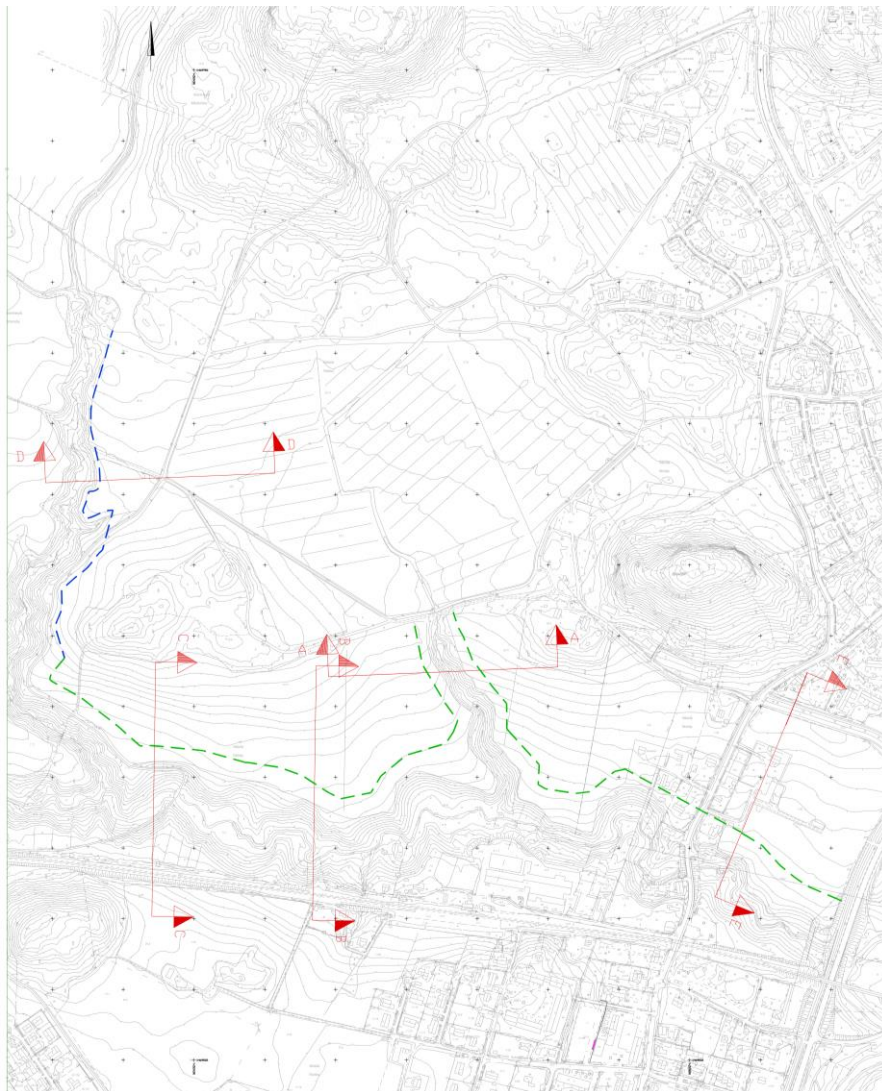
Leikkauksessa D-D korttelialueiden rakentaminen ei aiheuta riskiä alueelliselle vakavuudelle. Korttelialueet voidaan ulottaa uoman luiskun yläreunaan asti. Suunnittelualueen länsireunasta on kuitenkin vain vähän pohjatutkimuksia ja alueelle suositellaan tehtäväksi lisätutkimuksia, mikäli rakentaminen ulotetaan uoman läheisyyteen.

Leikkauksessa E-E alueellinen vakavuus uoman suuntaan on riittävä, kun korttelialueet ulotetaan vähintään 70 m etäisyydelle uoman pohjasta.

Laskelmat on esitetty raportin liitteissä 1.

Em. kappaleissa esitetyt rajaukset on esitetty kuvan 4.2 kartassa vihreällä katkoviivalla. Maanpinnan korotusta tai maanvaraisia rakenteita ei suositella tehtäväksi vihreän katkoviivan ja purouoman väliselle alueelle.

Rajaus ei rajoita paaluilla perustettuja rakenteita (esim. sillat, rakennukset) tai pohjanvahvistettuja alueita (esim. kadut, pihat).



Kuva 4.2 Stabiliateettilaskelmien perusteella tehty rajausta turvallisen rakentamisen alueesta. Sinisen/Vihreän katkoviivan ja purouomien väliin ei suositella esitettäväksi rakentamista. (Vihreällä viivalla esitetty vuoden 2019 rakennettavuusselvityksen mukainen rajausta ja sinisellä vuonna 2023 tehty täydennys rajaukseen)

5. ILMASTONMUUTOKSEN VAIKUTUKSET (TÄYDENNYS 3.3.2023)

Kappale viisi on täydennetty vuonna 2023 sisältäen ilmastomuutoksen vaikutusten arvionti rakennettavuuteen.

5.1 Pohjavedenpinnan nousu

Lämpimämmät talvet vähentävät lumisateen määrää, mutta ilmakehään haihtuu lämmön seurauksena suurempi määrä vettä, joka näkyy lisääntyvinä rankkasateina (VTT 2004). Rankkasateet voivat nostaa pohjavedenpintaa heikentäen sen stabiiliteettia. Tässä raportissa on tarkasteltu pohjavedenpinnan vaihteluista johdettuja laskentaskenaarioita, jotka kuvaavat sään ääri-ilmiöitä. Laskentaskenaariot on esitetty alla. Laskentaskenaariot on numeroitu 1–4 ja laskennan tulokset esitetty taulukossa 5.2.

1 - Perustilanne $\phi=0$

Perustilanteella tarkoitetaan laskentaa, joka on suoritettu vuoden 2019 rakennettavuusselvitysraportissa (ks. kappale 4.). Laskennassa on käytetty $\phi=0$ menetelmää, joka kuvaa käyttötila stabiiliteettia suljetussa tilassa.

2 - Kuivakuorisaven kyllästymisen - $\phi=0$

Kohonneen pohjavedenpinnan tarkastelussa on käytetty ominaisarvoja niin, että oletetaan kuivakuorisaven huokosten olevan täyttyneet vedellä kokonaan, sekä että ojassa ei ole vettä vaan se on haihtunut / imeytynyt / virrannut muualle. Kuivakuorisaven kyllästymisen johtaa sen tilavuuspainon kasvuun. Kuivakuorisavesta otettujen näytteiden perusteella vesipitoisuuskuivakuorisavessa on 30 %. Lihavan saven, jota kuivakuorisavi yleensä on, keskimääräinen ominaistiheys (kiinteiden rakeiden tiheys) on $2,7 \text{ t/m}^3$ (Ronkainen, 2012). Kuivakuorisaven tilavuuspaino on normaalitilanteessa yleensä 17 kN/m^3 . Kuivakuorisaven kyllästysastetta ei olla tutkittu alueella. Kuivakuorisaven kyllästysasteen voidaan olettaa olevan 100 % kerroksen alaosassa johtuen pohjaveden kapillaarinoususta, sekä 0 % kerroksen yläosassa johtuen veden haihtumisesta. Konservatiivisesti arvioituna kuivakuorisaven keskimääräinen kyllästysaste on 50 %. Tästä johdettuna täysin kyllästyneen kuivakuorisaven tilavuuspaino olisi $19,4 \text{ kN/m}^3$ Taulukossa 5.1 esitettyjen laskentojen mukaisesti.

3 - Pohjavesikuivakuorisaven alapinnassa – Tehokkaat parametrit

Tehokkailla parametreilla tehty laskennassa on käytetty $c' \phi'$ -menetelmää, jolla voidaan ottaa huomioon huokosvedenpaineen (pohjaveden) vaikutus stabiiliteettiin. Alueella ei ole suoritettu kolmiaksaalikokeita, joiden avulla tehokkaat parametrit määritettäisiin savelle. Tässä raportissa on määritetty konservatiivisesti mukaillen Vesiuomien stabiiliteettilaskentaohjetta (Vantaa 2013). Tehokkailla laskentaparametreilla laskiessa on pohjavedenpinta määritetty olemaan kuivakuorisaven alapinnassa. Huokosvedenpaine on vastannut hydrostaattista painetta, joka perustuu oletettuun pohjavedenpinnan korkeuteen. Tämä on konservatiivinen arvio, kun huomioidaan alueen pohjavesiputkihavainnot, joiden mukaan pohjavedenpinta sijaitsee paikoitellen useiden metrien syvyydessä maanpinnasta.

4 - Kuivakuorisaven kyllästymisen – Tehokkaat parametrit

Tehokkailla parametreilla laskettiin myös skenaario, missä rankkasateiden myötä kuivakuorisaven huokostila on täyttynyt täysin vedellä. Kuivakuorisavi ja savet ovat heikosti vettä johtavaa maakerrosta ja toimivat vedeneristeenä, jonka takia rankkasateet eivät lyhyellä aikavälillä vaikuta pohjaveden hydrostaattisiin paineisiin, jolloin laskennassa pohjavedenpinta on mallinnettuna yhä kuivakuorisaven alapintaan. Rankkasateet on laskennassa huomioitu kohonneella kuivakuorisaven tilavuuspainolla, sekä ojaan kertyvällä tasapainottavalla ojavedellä. Ojaveden syvyydeksi on oletettu 1 metri.

Taulukko 5.1

Mitattu vesipitoisuus, $W\%$			30 %
Kirjallisuusarvoinen kiintotiheys γ_s			$2,7 \text{ t/m}^3$
Arvioitu kyllästyneisyysaste			50 %
Huokosluku e	$= \gamma_s \cdot W\%$	$2,7 \cdot 30 \%$	0,81
Huokoisuus n	$= e / (1+e)$	$0,81 / (1+0,81)$	0,45
Kuivatilavuuspaino, γ_{kuiva}	$= (1-n) \cdot \gamma_s$	$(1-0,45) \cdot 27$	$14,9 \text{ kN/m}^3$
Märkätilavuuspaino, $\gamma_{\text{märkä}}$	$= \gamma_{\text{kuiva}} + n \cdot \gamma_{\text{vesi}}$	$14,85 + 0,45 \cdot 10$	$19,4 \text{ kN/m}^3$
Tilavuuspaino	$= (\gamma_{\text{kuiva}} + \gamma_{\text{märkä}}) \cdot 0,5$	$(14,9 + 19,4) \cdot 0,5$	17 kN/m^3
kyllästyneisyys 50 %			

Laskentatulokset

Taulukossa 5.2 on esitetty laskentaleikkauksissa aiemmin esitettyjen laskentaskenaarioiden tulokset. Kaikki laskennat on esitetty raporttitäydennyksen liitteissä 1–5. Tehokkailla parametreilla lasketuista tuloksista on esitetty kaksi varmuuslukua. Ensimmäinen kuvaa pienintä varmuutta kyseissä laskentaleikkauksia, joka sijoittuu leikkauksissa A, B, C ja E purouoman kohtaan. Purouomien paikallisia sortumia voidaan estää loiventamalla maankulmaa (maisemoinnilla), sekä paikallisilla eroosiosuojilla. Purouomien sortumat ovat luonnontilassa varsin normaali ilmiö, mutta rakennetulla alueella purouomien sortumat on syytä estää, sillä paikalliset sortumat voivat aiheuttaa etenevän sortuman, joka voi ulottua rakennettavalle alueelle.

Laskentaleikkauksessa D laskettuna vakavuus tehokkailla laskentaparametreilla laskettuna ei ole riittävä. Siirtämällä rakennettavaa aluetta 7 metrillä pois purouomasta voidaan saavuttaa riittävä varmuus tämän konservatiivisen laskentaskenaarion mukaan. Näin purouoman paikallinen varmuus on 1,64 ja rakennettavan alueen 2,30.

Taulukko 5.2 Laskentatulokset

	Laskenta- skenaario	Laskenta- leikkaus A	Laskenta- leikkaus B	Laskenta- leikkaus C	Laskenta- leikkaus D	Laskenta- leikkaus E
Vuoden 2019 Laskelmat (Baseline)	1	1,83	1,75	1,86	1,96	1,90
Kuivakuorisavi (KK) kyllästynyt	2	1,81	1,67	1,75	1,89	1,49 / 1,92
Tehokkaat parametrit, Pohjavesi KK alapinnassa	3	1,26 / 1,87	1,79 / 2,02	1,79 / 1,90	1,42	1,04 / 2,20
Tehokkaat parametrit, Pohjavesi maanpinnassa	4	1,24 / 1,85	1,83 / 2,1	1,83 / 1,94	1,43	1,08 / 2,30

5.2 Muut ilmastomuutoksen vaikutukset

Ilmastomuutoksen vaikutuksesta talvien ennustetaan olevan lämpimämpiä, jolloin yhtäjaksoisia pitkiä pakkasjaksoja tulee olemaan vähemmän. Lämpimämpi ilmasto tarkoittaa rakennusten kanssa useampia jäätymis-sulamis-syklejä. Näiden syklien vaikutukset rakentamiseen ovat arviolta vähäisiä. Lisääntyvät sulamisjäätymis syklit on syytä huomioida alueen hulevesisuunnittelussa.

Kesäkausina ilmastomuutoksen seurauksena tulee olemaan pidempiä lämpökausia, jolloin pohjaveden pinta alentuu tämän hetken normaaleista vaihteluväleistä matalammalle tasolle (Ala-Outinen ym. 2004). Pitkällä aikavälillä pohjaveden alentuminen parantaa aluerakentamisen stabiiliteettia, kun pintamaan tilavuuspaino pienenee maa-aineksen huokosveden haihtuessa ja pohjaan huokosvedenpaineet laskevat.

Pohjavedenpinnanalenemisen seuraisuuksina on kuitenkin huomioitava mahdolliset happamat sulfaattimaat (HASU). Pohjavedenpinnan laskiessa normaalin vaihteluväliä matalammalle tasolle aiemmin täysin vedellä kyllästyneisiin maahuokoset täyttyvät ilmalla. HASU-maan tullessaan ilman kanssa kosketukseen hapettuvat, joka vaikuttaa maaperän kemiaan. Tämän mahdollisen hapettumisen seurauksena maaperässä olevat aineet voivat liueta, sekä muuttaa maaperän pH-tasapainoa. Nikkilän kaava-alueelta on GTK:n HASU-kartan mukaan (3/2023) otettu yksi näyte, jossa ei ole havaittu happamaa sulfaattimaata. Lisäksi suunnittelualueen rakennuttavuusselvityksessä (3.9.2019) otettiin näytteitä viidestä tutkimuspisteestä. Kaava-alueen länsipuolella noin 2 km päässä on GTK:n mittausten perusteella esiintynyt hapanta sulfaattimaata. Muista alueen mittauspisteistä ei olla havaittu HASU-maita. Alueella happamien sulfaattimaiden esiintymisen todennäköisyys on GTK:n kartan mukaan pieni, eli HASU-maiden esiintymisen mahdollisuutta ei voida poissulkea. Alueen rakentamisvaiheessa on siten perusteltua ottaa maanäytteitä HASU-tutkimuksiin. Mahdolliset happamat sulfaattimaat eivät estä alueelle rakentamista, mutta ohjaavat rakennesuunnittelussa, esimerkiksi mahdollisten stabilointien sideainevalinnassa sekä rajoittaen maamassojen kaivua.

5.3 Yhteenveto

Vuoden 2019 rakennettavuusselvityksen mukaiset turvallisen rakentamisen alueet ovat alueella perusteltuja. Tästä poikkeuksena on kaava-alueen länsireuna, jossa purouomien väliin on perusteltua jättää aiempaan nähden noin 7 metrin väli rakentamisen väliin, mikäli purouomassa ei suoritetta stabiiliteettia parantavia toimia. Turvallisen rakentamisen alue on esitettyä kuvassa 4.2.

5.4 Lähteet

Ala-Outinen T, Harmaajärvi I, Kivikoski H, Kouhiala I, Makkonen L, Saarelainen S, Tuhola M & Törnqvist J. 2004. Ilmastomuutoksen vaikutukset rakennettuun ympäristöön. Espoo 2004. VTT Tiedotteita – Research Notes 2227. 83 s. + liitt. 6 s. ISBN: 951-38-6461-8

Geologian tutkimuskeskus (GTK). 3.3.2023. Happamat sulfaattimaat.

Saatavilla: <https://gtkdata.gtk.fi/hasu/index.html>

Ronkainen, N. 2012. Suomen maalajien ominaisuuksia. Suomen ympäristökeskus 2/2012. ISBN 978-952-11-3975-8.

Vantaa 2013. Vesiuomien stabiiliteettilaskenta – Ohje. (5/2013). Maankäyttö, rakentaminen ja ympäristö Kuntatekniikan keskus Geotekniikka.

6. ALUEEN RAKENNETTAVUUS

6.1 Yleistä

Kaava-alueelle on laadittu rakennettavuuskartta Makudigi-hankkeessa kehitetyllä menetelmällä. Rakennettavuuskartta on esitetty piirustuksessa 1510047910/10 ja rakennettavuusluokkien selitykset liitteessä 6.

Kaava-alue on rakennettavuusluokittelun perusteella osin helposti/normaalisti rakennettavaa (luokat 1 ja 2) ja osin vaikeasti rakennettavaa syvää pehmeikköä (luokka 4). Paikoin alueella on myös vaikeasti rakennettavia rinnemaastoja (luokat 3b ja 5b) sekä erittäin vaikeasti rakennettavaa syvää pehmeikköä (luokka 5a) ja rakentamiseen erittäin huonosti soveltuvaa aluetta (luokka 6).

Perustamistavat tulee tarkentaa rakennuspaikoilta tehtyjen pohjatutkimusten perusteella.

6.2 Rakennusten perustamistapa

Alueet 1 ja 2

Rakennukset voidaan perustaa maanvaraisella anturaperustuksella murskekerroksen välityksellä. Alimmat lattiat voidaan tehdä maanvaraisina. Pintaosassa mahdollisesti oleva ohut savi-/silttikerros tulee poistaa ja korvata kerroksittain tiivistetyllä murskeella tai louheella. Kellarin rakentamiselle ei ole rajoituksia, kellarirakentaminen saattaa kuitenkin edellyttää louhintaa.

Alueet 3b ja 5b

Rakennukset voidaan perustaa maan- tai kallionvaraisella anturaperustuksella murskekerroksen välityksellä. Alimmat lattiat voidaan tehdä maanvaraisina. Kellarin rakentamiselle ei ole rajoituksia. Alueella tulee varautua louhintaan tulevasta tasauksesta ja kellarirakentamisesta riippuen.

Alue 3a

1 tai 2-kerroksiset rakennukset voidaan perustaa maanvaraisesti käyttäen reunavahvistettua laattaperustusta tai savikerroksen alapintaan ulotetun massanvaihdon varaan anturaperustuksena.

Alueet 4 ja 5a

Rakennukset tulee perustaa kantavaan pohjamoreeniin tai kallionpintaan ulotetuilla tukipaaluilla. Paalutyypiksi soveltuu tb-paalu, paaluissa suositellaan käytettäväksi kalliokärkiä siellä missä savikerroksen alapuolinen moreenikerros on ohut. Alapohjat tulee tehdä kantavina tuuletettua alustatila käyttäen. Alueille ei suositella tehtäväksi kellareita.

Alueella 4 arvioidut paalupituudet vaihtelevat noin välillä 5...12 m. Alueella 5a paalupituudet ovat arviolta noin 12...16 m.

Paalutettujen rakennusten seinälinjoilla varmistetaan siirtymärakenteilla (esim. teräsbetoninen siirtymälaatta, massanvaihto), ettei putkien tai johtojen rikkoontumista pääse rakennuksen/pihan rajakohdassa tapahtumaan pihan mahdollisten painumien vuoksi. Kiinteistöjen liitosjohdot suositellaan perustettaviksi samalla tavalla kuin kunnan runkolinjatkin perustetaan.

Alue 6

Rakennukset tulee perustaa kantavaan pohjamoreeniin tai kallionpintaan ulotetuilla tukipaaluilla. Paalutyypiksi soveltuu tb-paalu, paaluissa suositellaan käytettäväksi kalliokärkiä siellä missä savi-kerroksen alapuolinen moreenikerros on ohut. Alapohjat tulee tehdä kantavina tuuletettua alustatila käyttäen. Alueille ei suositella tehtäväksi kellareita.

Alueella 6 arvioidut paalupituudet vaihtelevat noin välillä 18-25 m.

Paalutettujen rakennusten seinälinjoilla varmistetaan siirtymärakenteilla (esim. teräsbetoninen siirtymälaatta, massanvaihto), ettei putkien tai johtojen rikkoontumista pääse rakennuksen/pihan rajakohdassa tapahtumaan pihan mahdollisten painumien vuoksi. Kiinteistöjen liitosjohdot suositellaan perustettaviksi samalla tavalla kuin kunnan runkolinjatkin perustetaan.

6.3 Katujen, pihojen ja putkijohtojen rakennettavuus

Alueet 1 ja 2

Kadut, pihat ja putkijohdot voidaan perustaa maanvaraisesti murskekerroksen välityksellä. Pintaosassa mahdollisesti oleva ohut savi-/silttikerros tulee poistaa ja korvata kerroksittain tiivistetyllä murskeella tai louheella.

Alueet 3b ja 5b

Kadut, pihat ja putkijohdot voidaan perustaa maan- tai kallionvaraisesti murskekerroksen välityksellä. Alueella tulee varautua louhintaan.

Alue 3a

Kadut voidaan perustaa maanvaraisesti, jos tasaus pysyy lähellä nykyistä maanpintaa.

Putkijohdot voidaan perustaa matalan savikon alueella maanvaraisesti kantavan pohjamoreenin varaan tai paikoin massanvaihdon varaan.

Alueet 4 ja 5a

Kadut suositellaan pilaristabiloitavaksi. Pihat ja viheralueet voidaan perustaa ilman pohjanvahvistusta, mikäli korotukset nykyisestä maanpinnasta ovat vähäisiä (alle 1 m) ja mikäli piha-alueille sallitaan vähäisiä painumia.

Putkijohtojen rakentamisessa huomioidaan tapahtuvat pitkäaikaiset painumat ja niiden vaikutus putkien toimintaan. Putkien ja johtojen kohdalla tehdään tarpeen mukaan pohjanvahvistus siten, että putkien toiminta voidaan varmistaa halutulla tavalla. Gravitaatioputket sietävät yleensä vain vähän painumia. Painejohdot ja kaapelit sietävät paremmin painumaa ja painumaeroja. Alueella painumille hervät putket ja johdot suositellaan perustettavaksi stabiloinnin varaan.

Alueen 5a paksuimman savikon kohdasta, kairauspisteen N13 kohdalta, on tehty vesipitoisuusmenetelmään perustuva painumalaskelma, jonka mukaan 1 m korotus maanpinnasta aiheuttaa noin 450...500 mm suuruisen kokonaispainuman.

Alue 6

Kadut ja piha-alueet suositellaan pilaristabiloitavaksi. Viheralueet voidaan perustaa ilman pohjanvahvistusta. Viheralueille ei suositella tehtäväksi suuria maanpinnan korotuksia (maisemamäki tms.)

Putkijohtojen rakentamisessa huomioidaan tapahtuvat pitkäaikaiset painumat ja niiden vaikutus putkien toimintaan. Putkien ja johtojen kohdalla tehdään tarpeen mukaan pohjanvahvistus siten, että putkien toiminta voidaan varmistaa halutulla tavalla. Gravitaatioputket sietävät yleensä vain

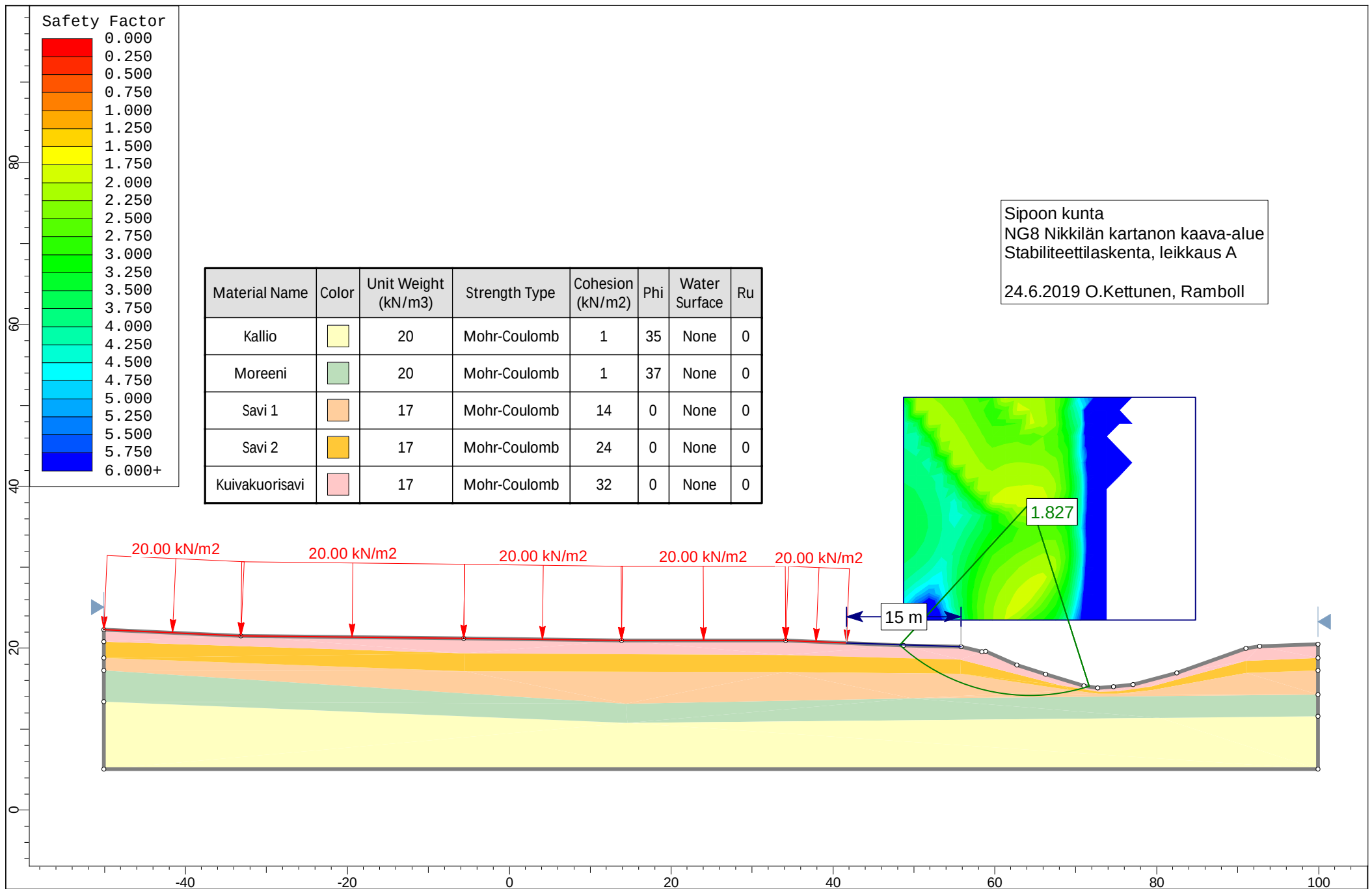
vähän painumia. Painejohdot ja kaapelit sietävät paremmin painumaa ja painumaeroja. Alueella painumille herkäät putket ja johdot suositellaan perustettavaksi stabiloinnin tai paalulaatan vaaraan.

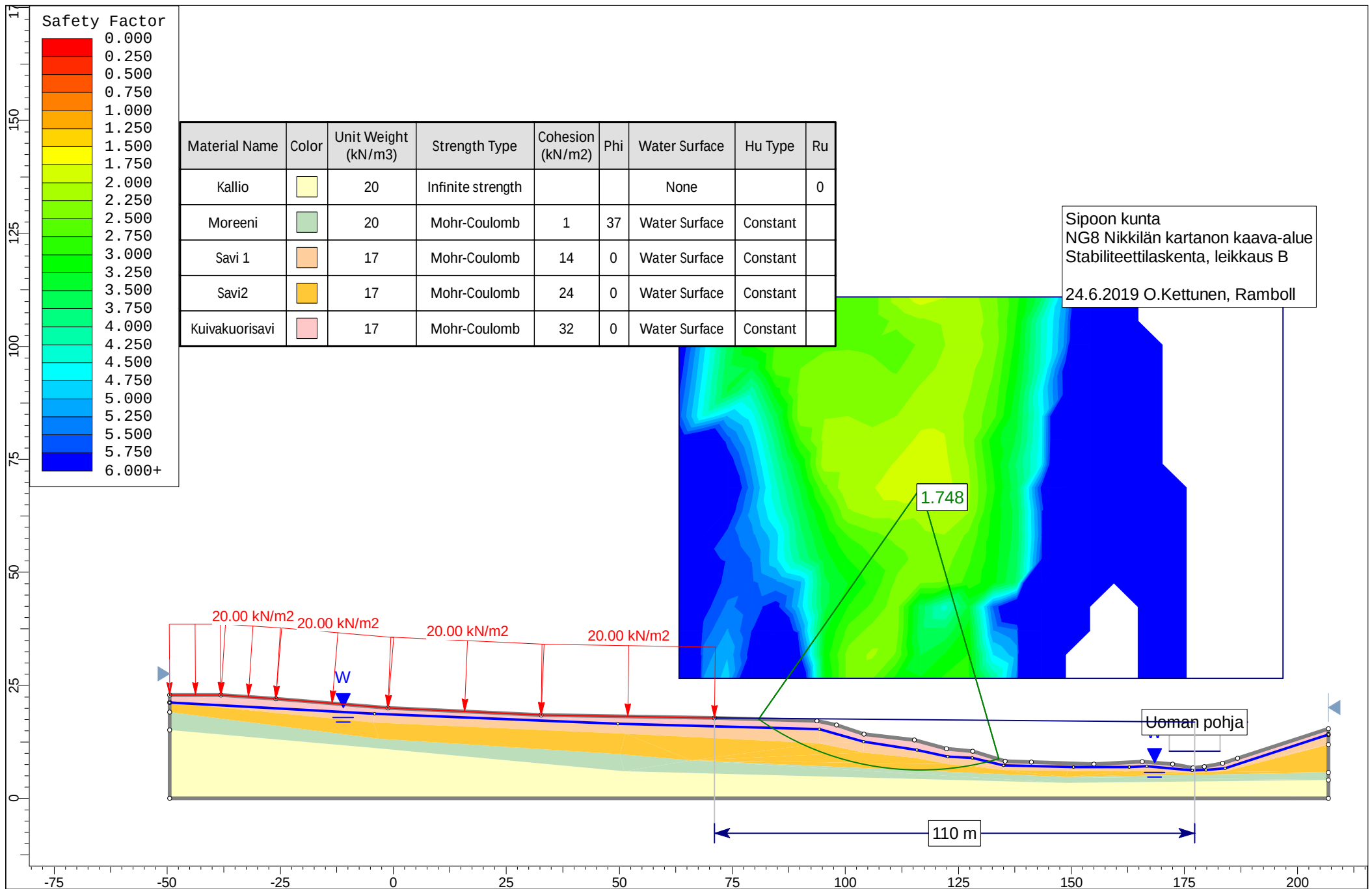
6.4 Kaivannot

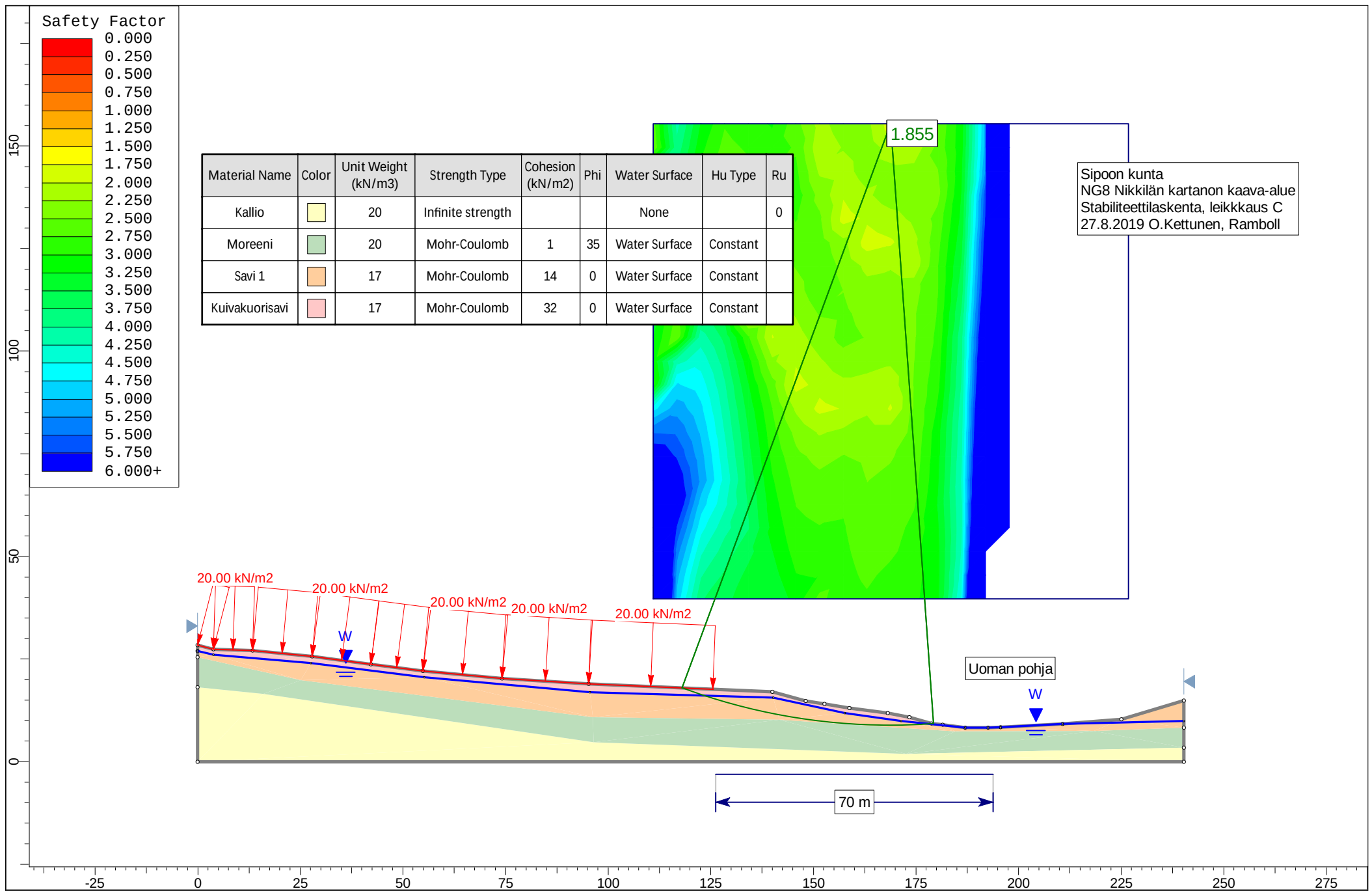
Matalat kaivannot voidaan tehdä luiskattuina, mikäli ympäristössä on luiskaustilaa. Luiskauksessa noudatetaan RIL 132 -2000 kohtaa 2 ottaen huomioon työturvallisuus. Yli 1,5 m syvät kaivannot on tarkasteltava työturvallisuuden kannalta erikseen ja savikon alueella (alueet 3a, 4, 5a ja 6) putki-kaivannot toteutetaan lähtökohtaisesti aina tuettuina.

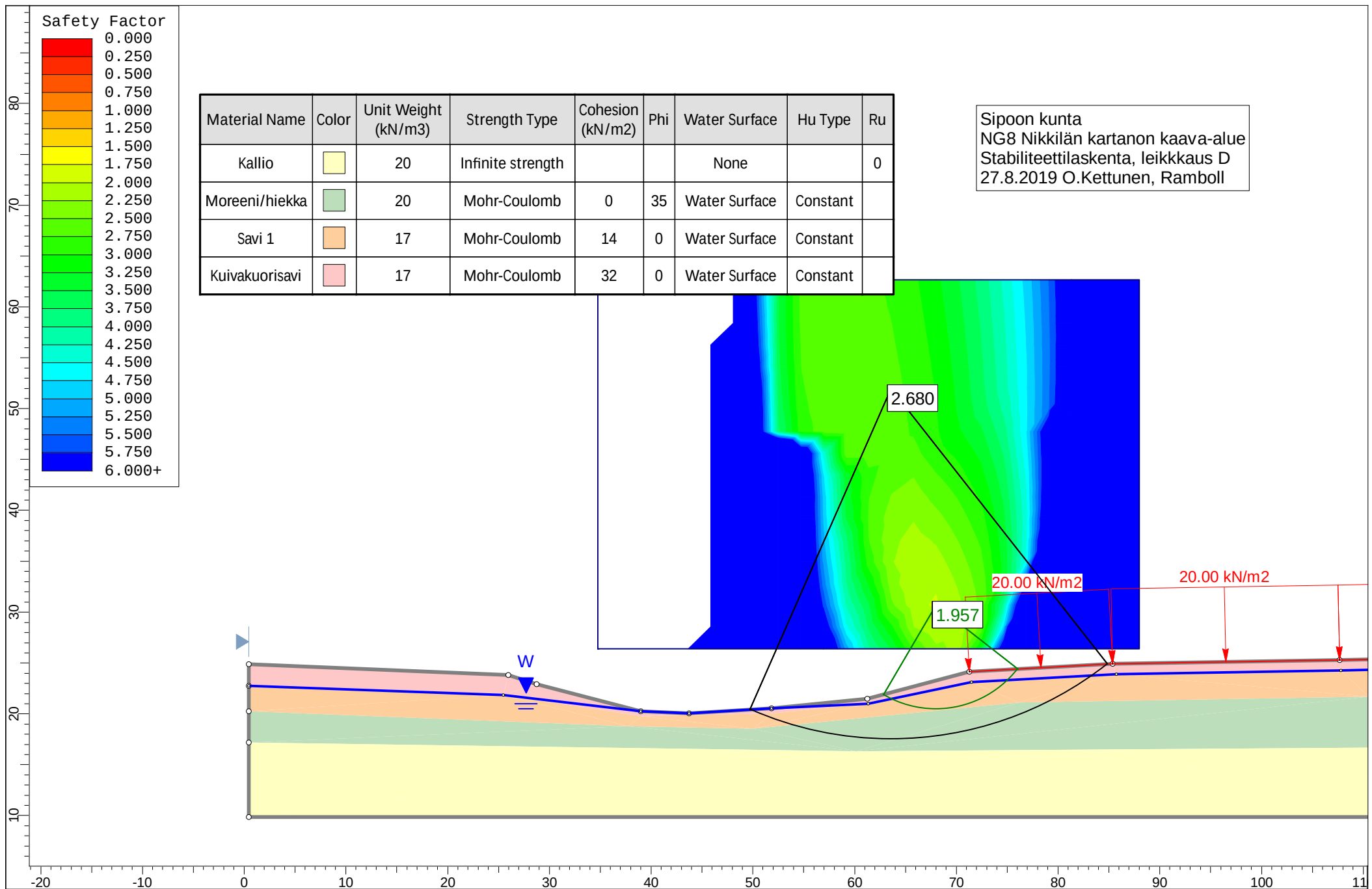
7. LISÄTUTKIMUSTARVE JA SUOSITELLUT JATKOTOIMENPITEET

Tuleville rakennuksille ja rakenteille tulee tehdä rakennussuunnittelua varten tarkempia rakenteiden kohdille kohdistettuja pohjatutkimuksia.



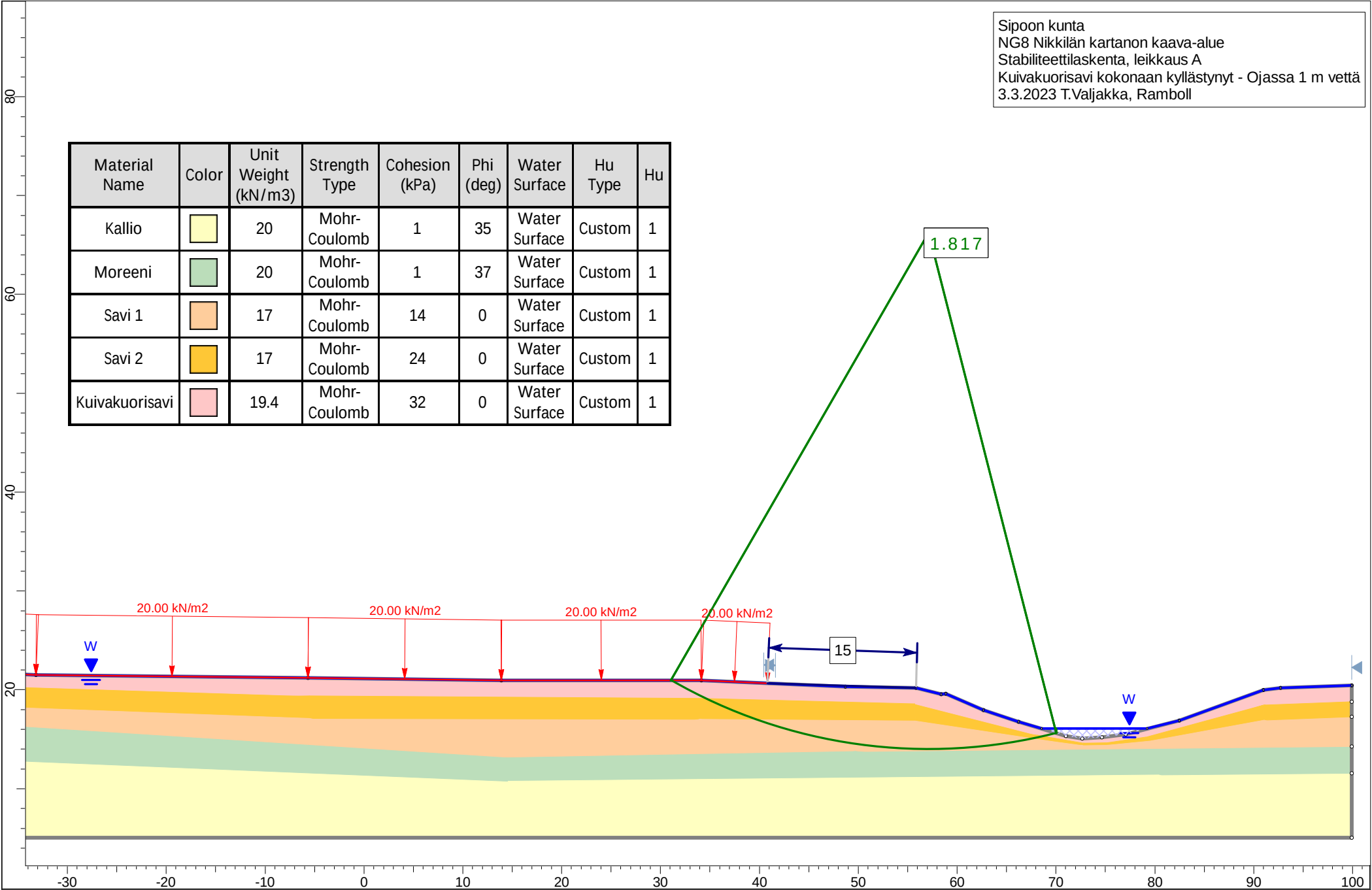


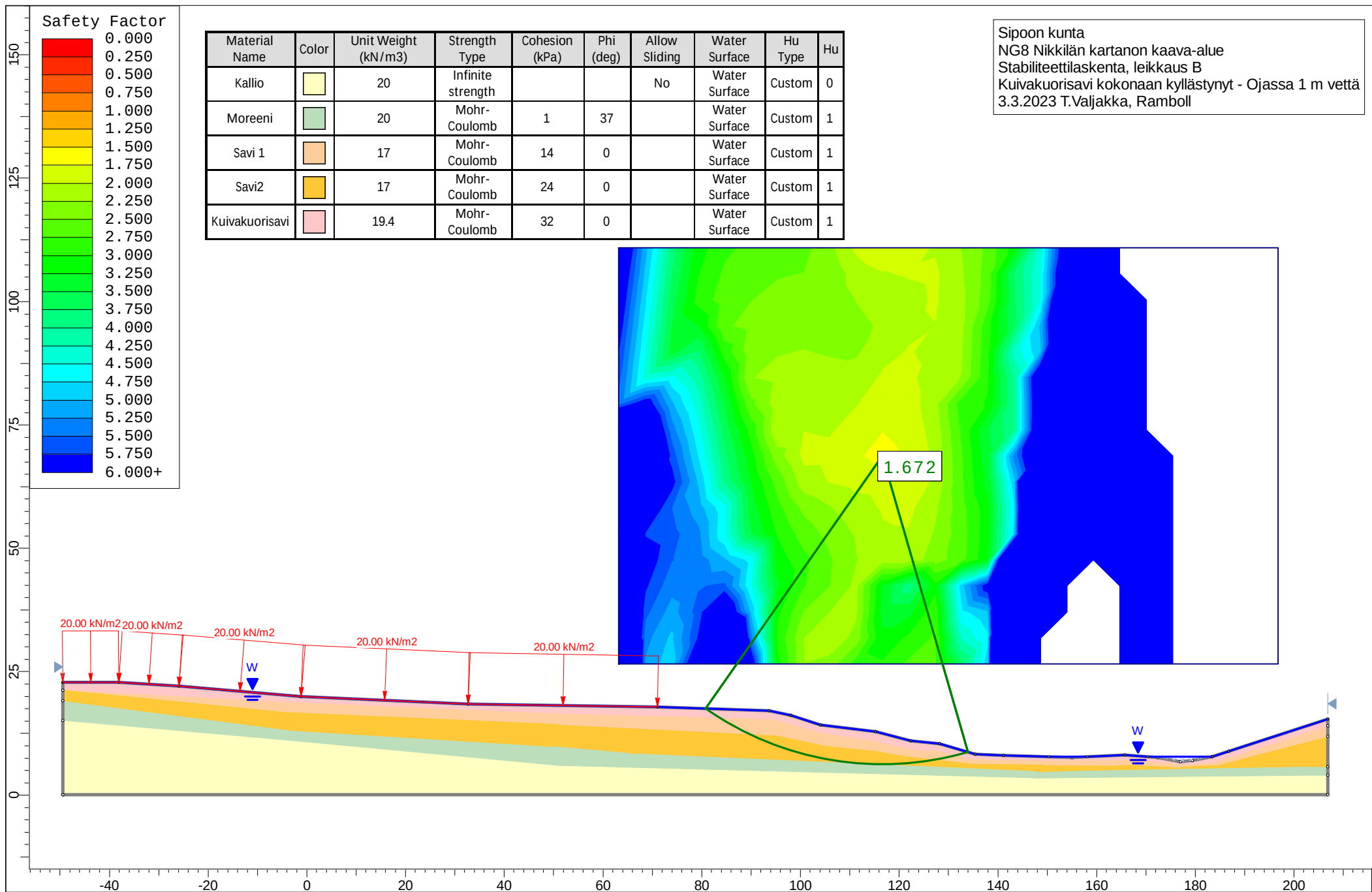


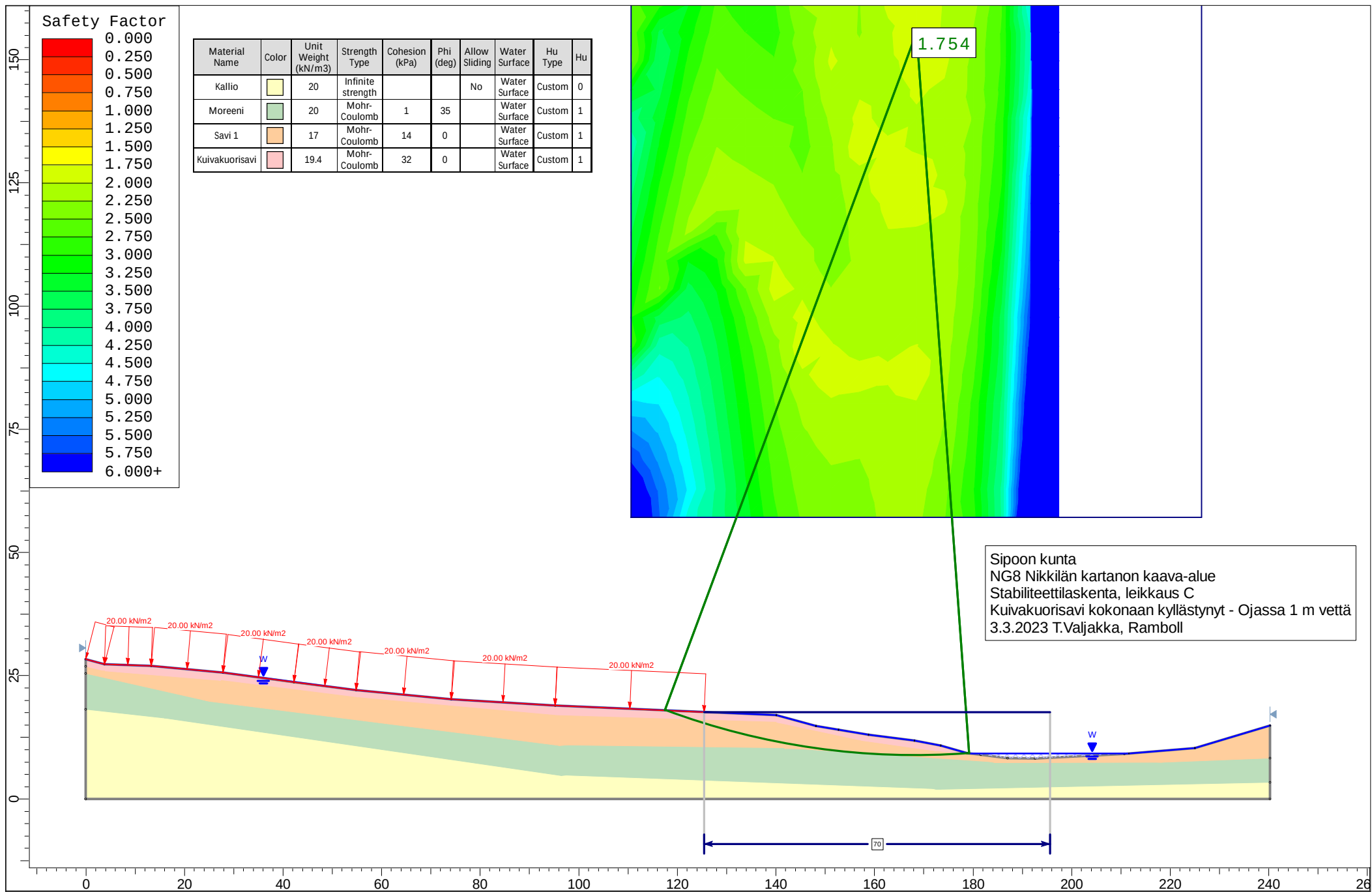


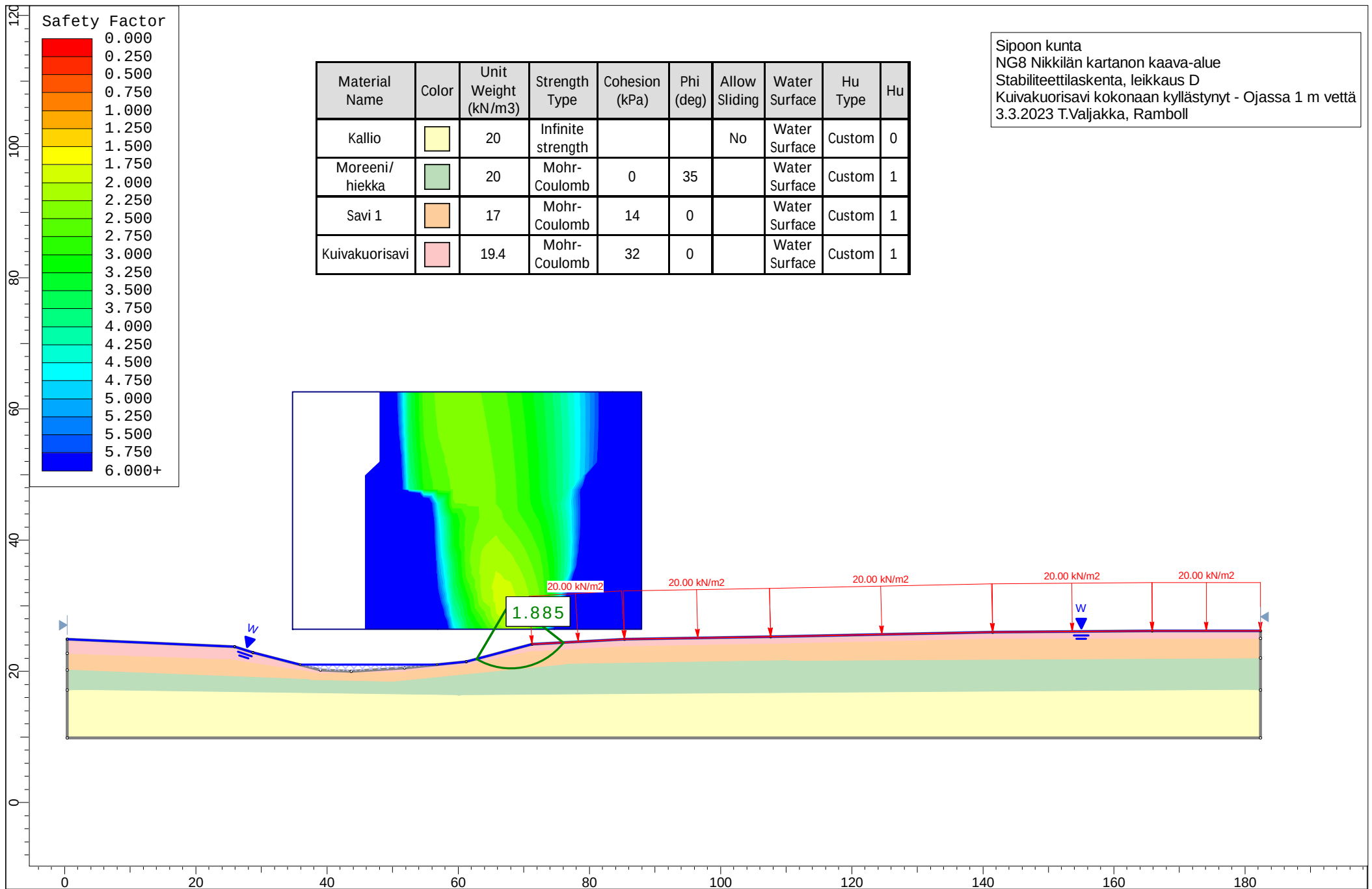
Sipoon kunta
 NG8 Nikkilän kartanon kaava-alue
 Stabiiliteettilaskenta, leikkaus A
 Kuivakuorisavi kokonaan kyllästynyt - Ojassa 1 m vettä
 3.3.2023 T.Valjakka, Ramboll

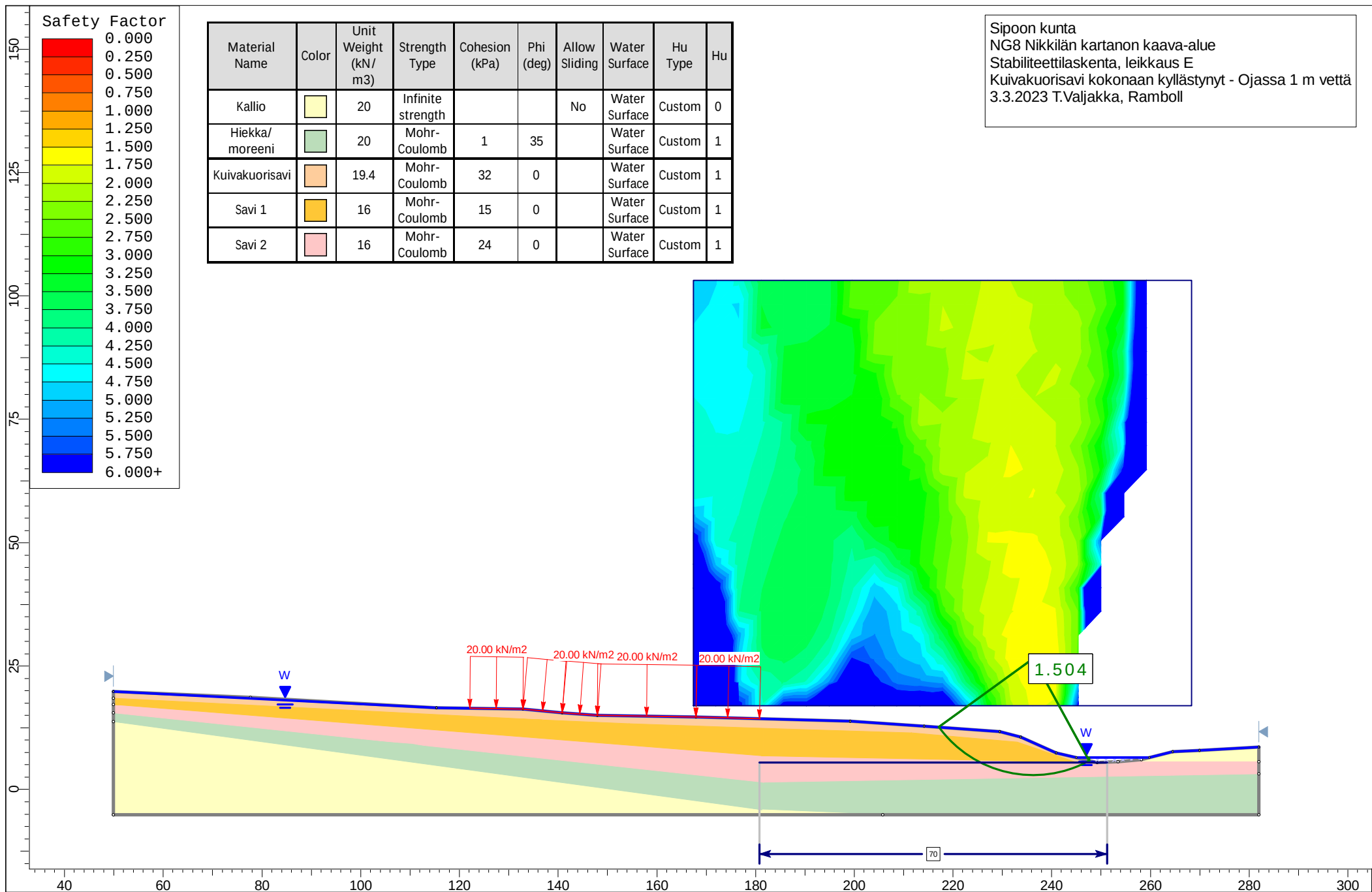
Material Name	Color	Unit Weight (kN/m3)	Strength Type	Cohesion (kPa)	Phi (deg)	Water Surface	Hu Type	Hu
Kallio		20	Mohr-Coulomb	1	35	Water Surface	Custom	1
Moreeni		20	Mohr-Coulomb	1	37	Water Surface	Custom	1
Savi 1		17	Mohr-Coulomb	14	0	Water Surface	Custom	1
Savi 2		17	Mohr-Coulomb	24	0	Water Surface	Custom	1
Kuivakuorisavi		19.4	Mohr-Coulomb	32	0	Water Surface	Custom	1

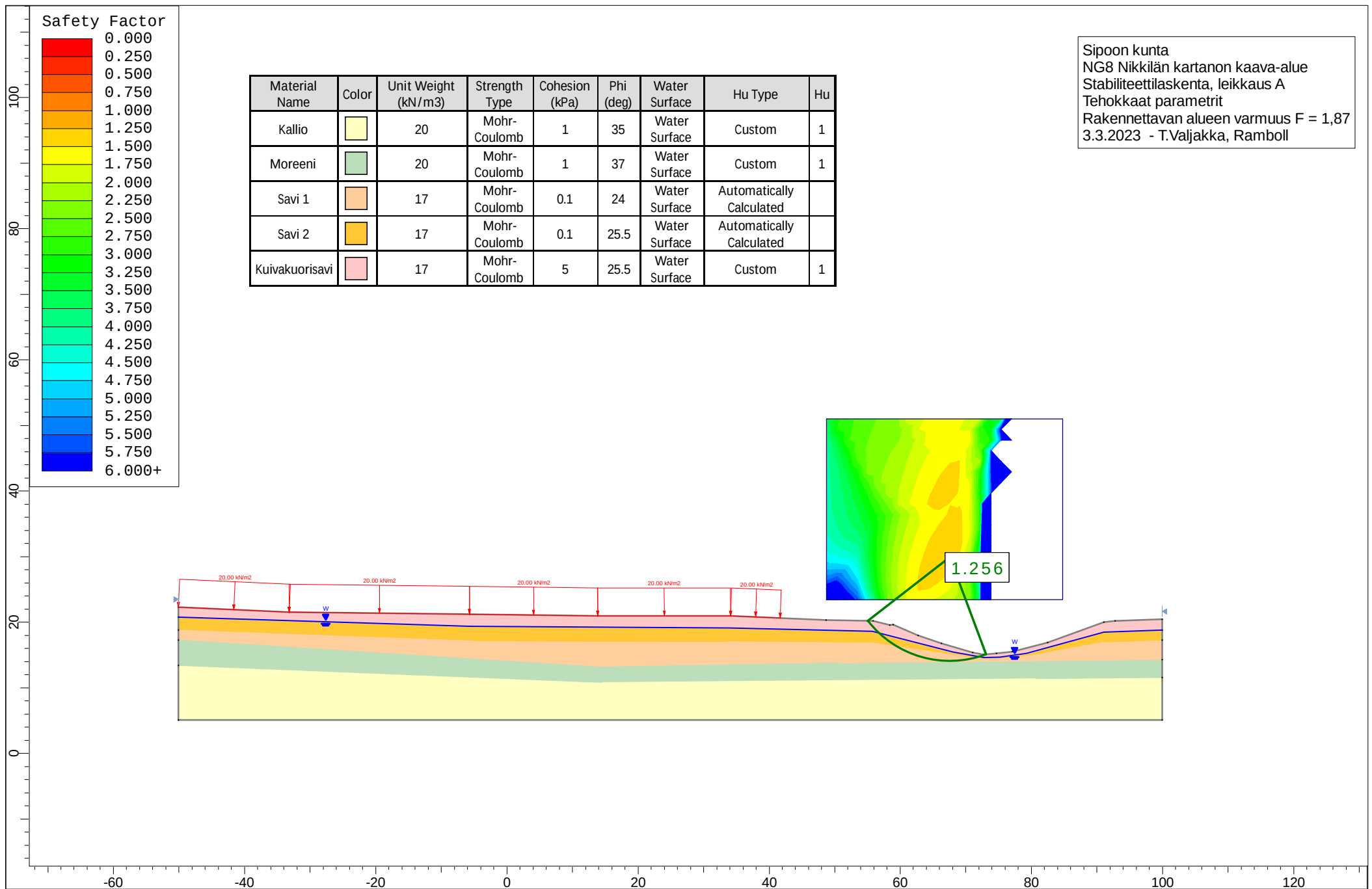


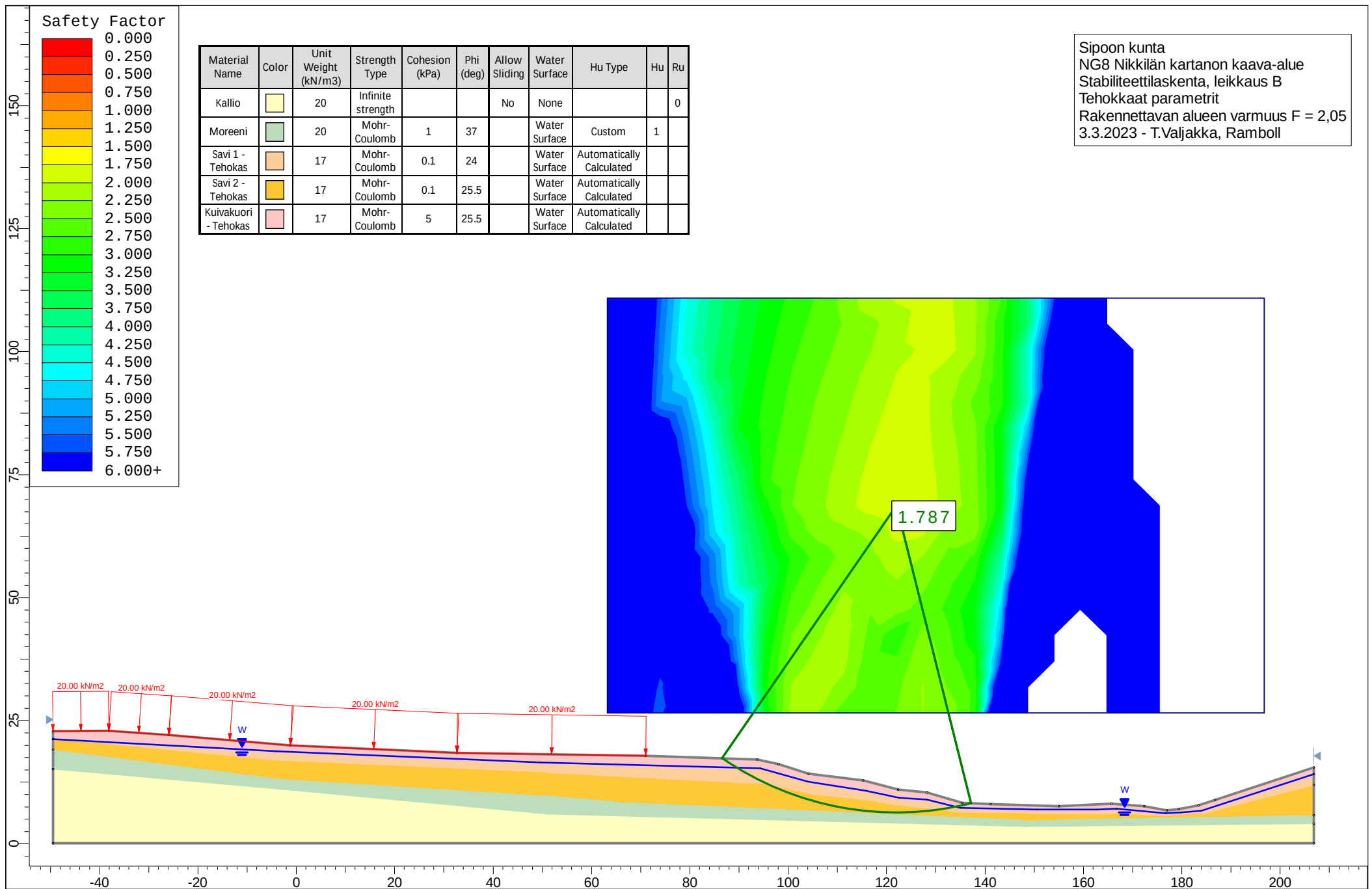


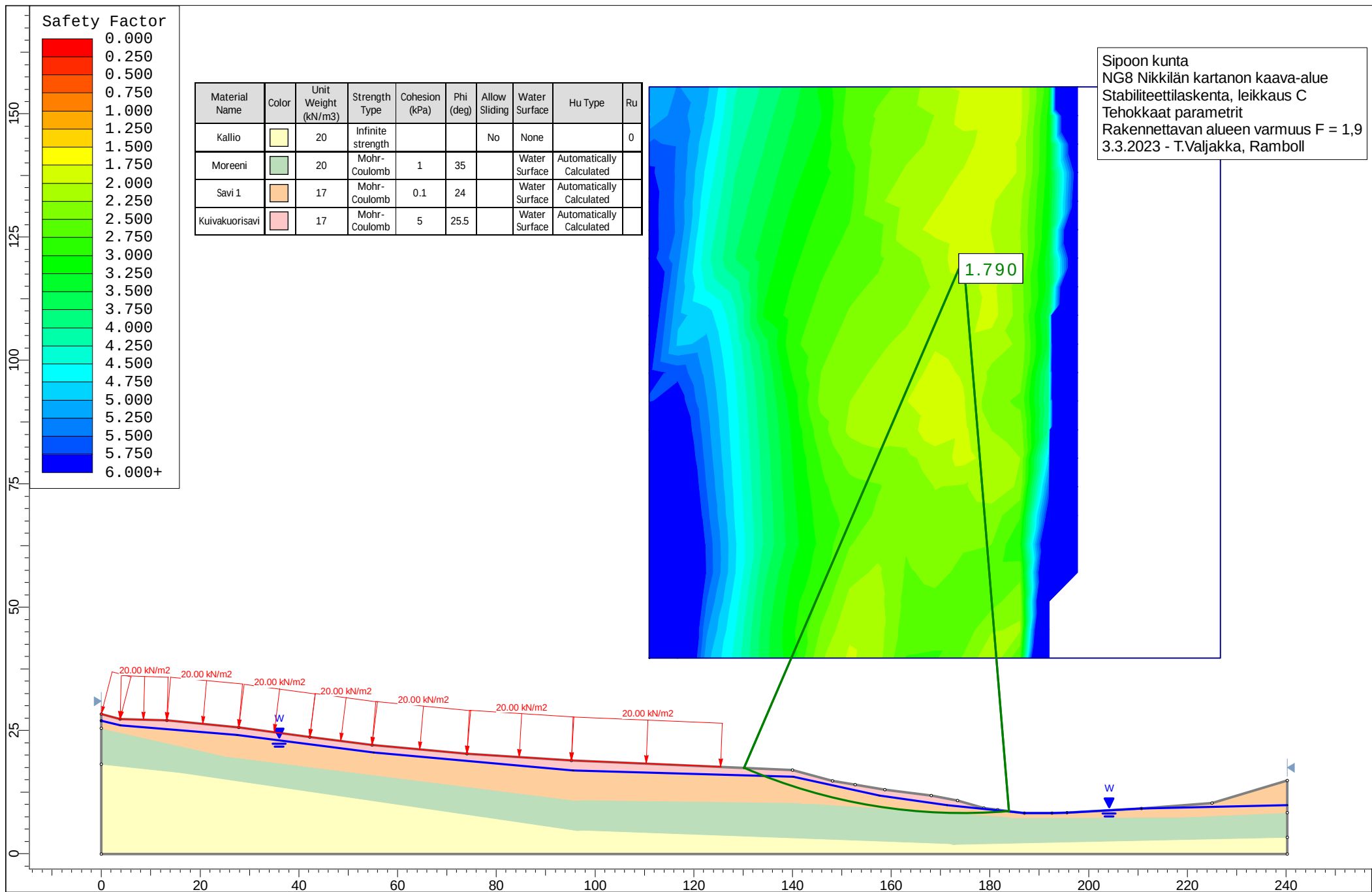


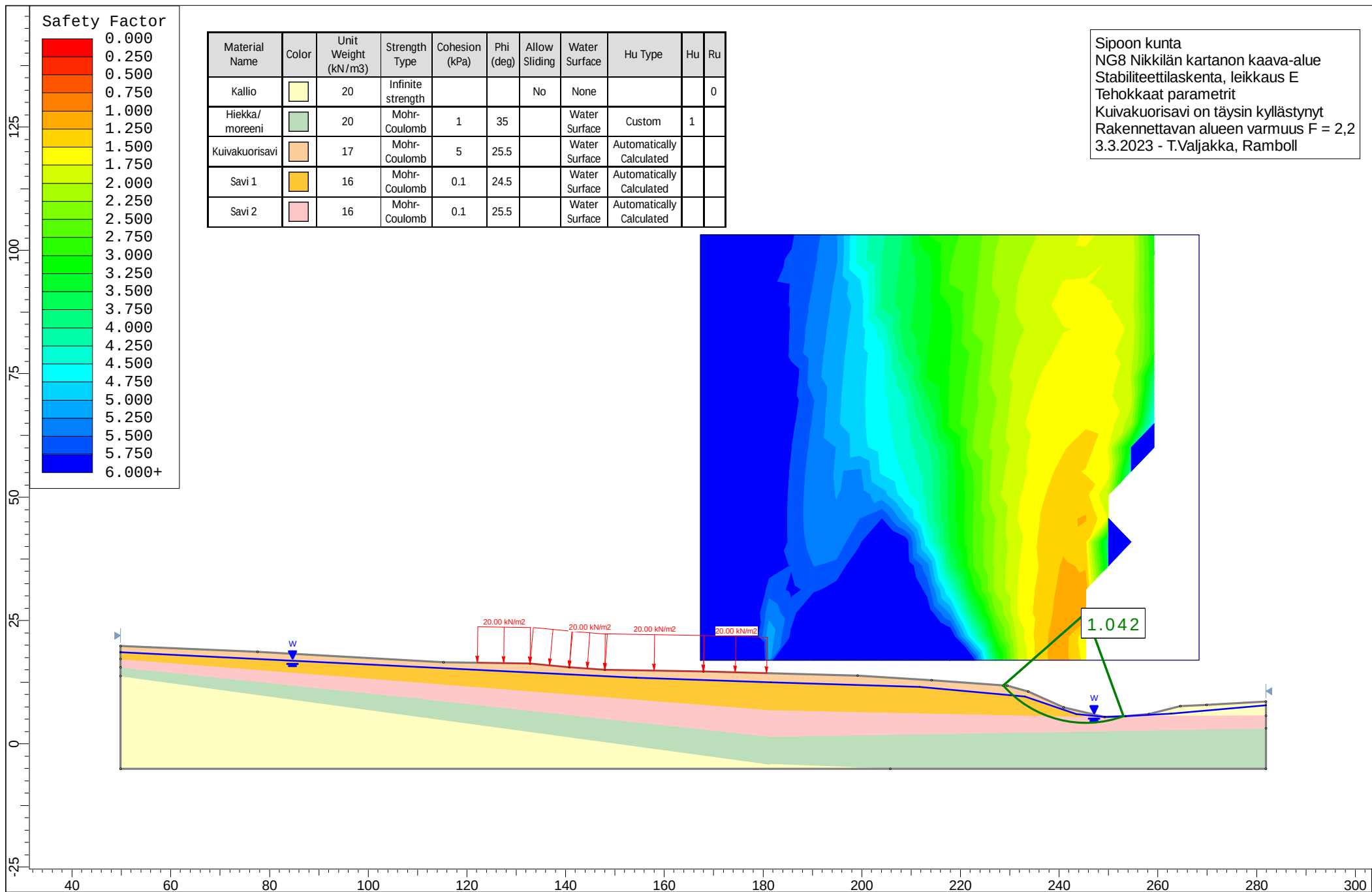


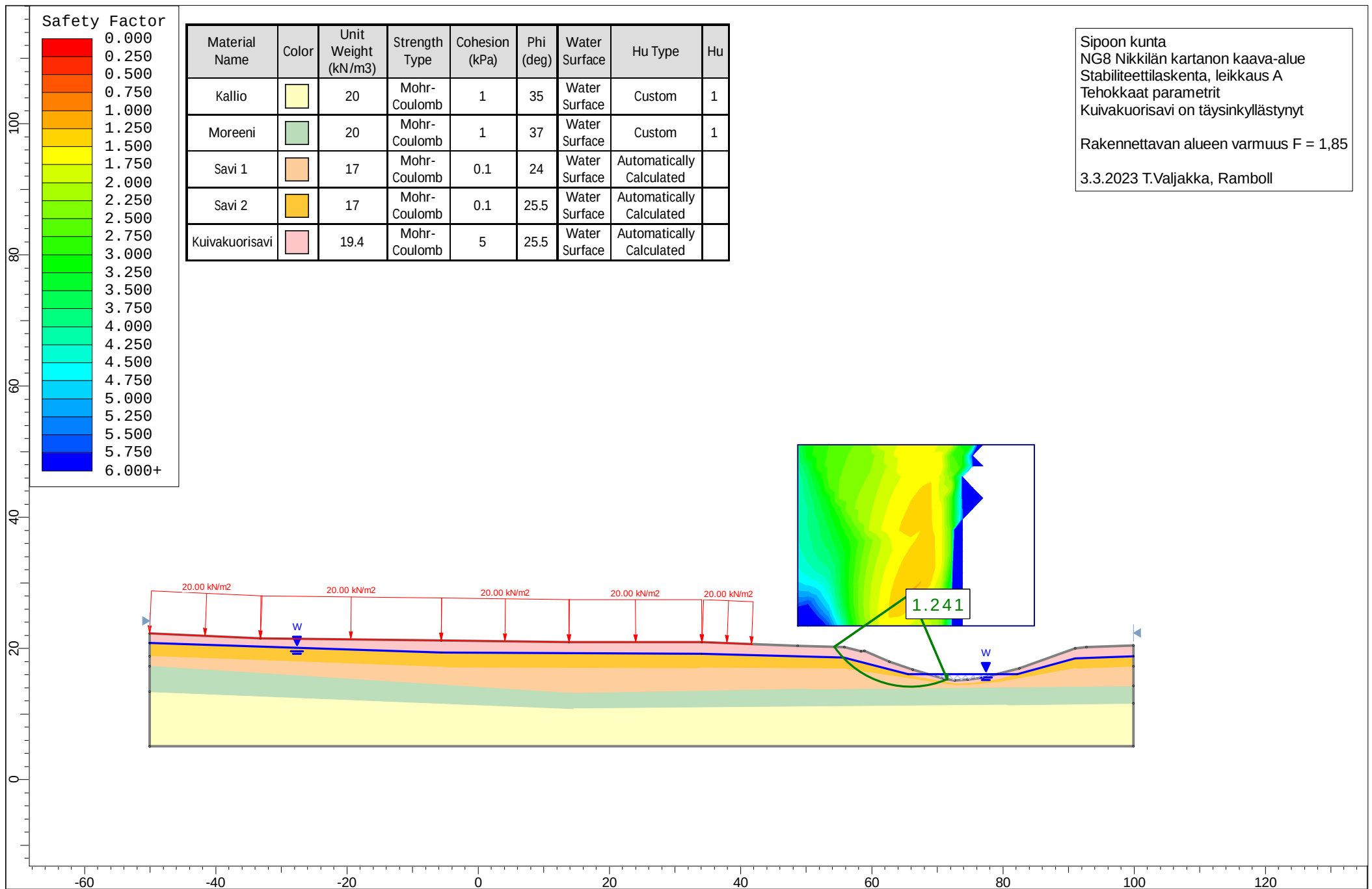


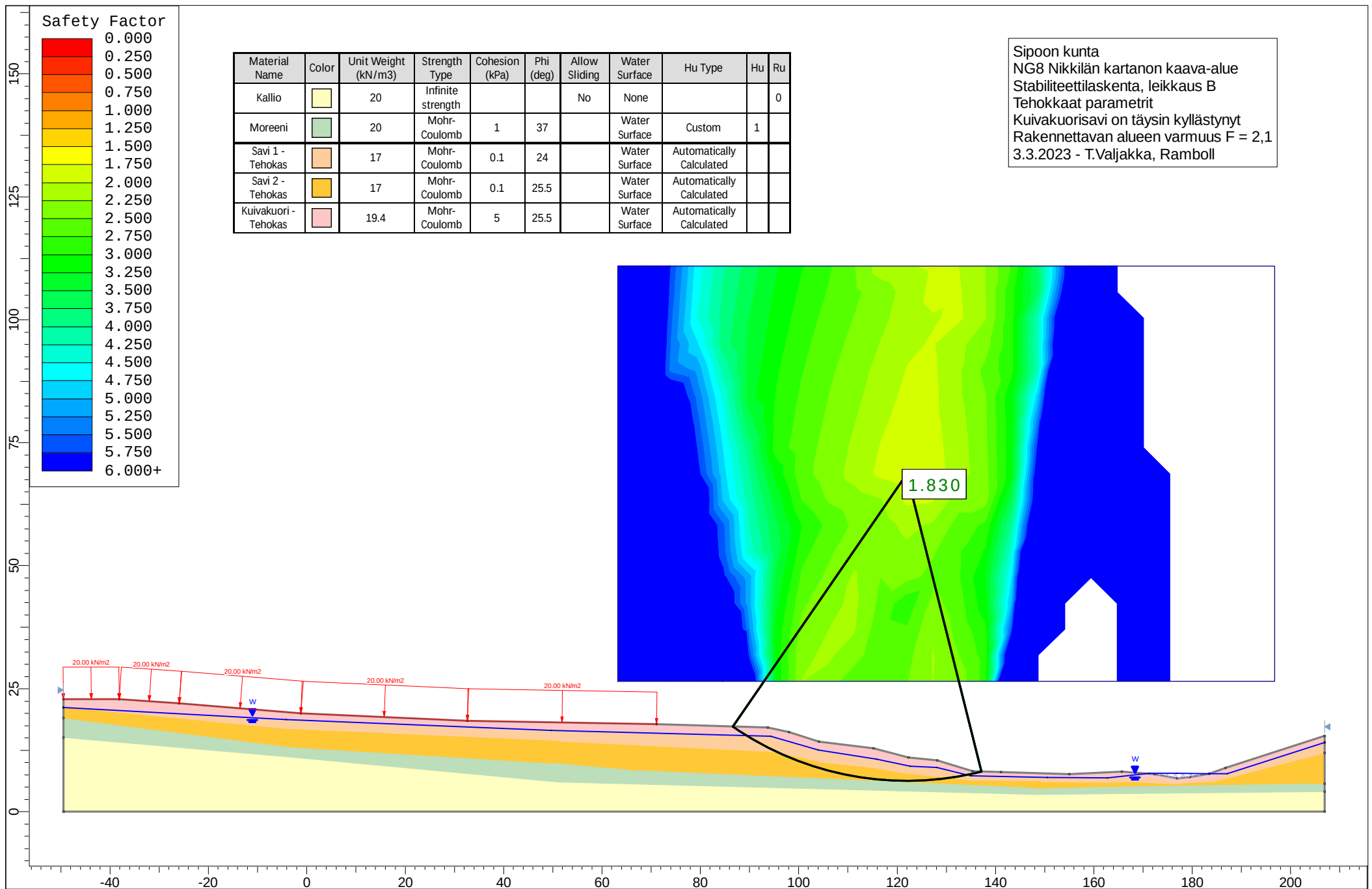


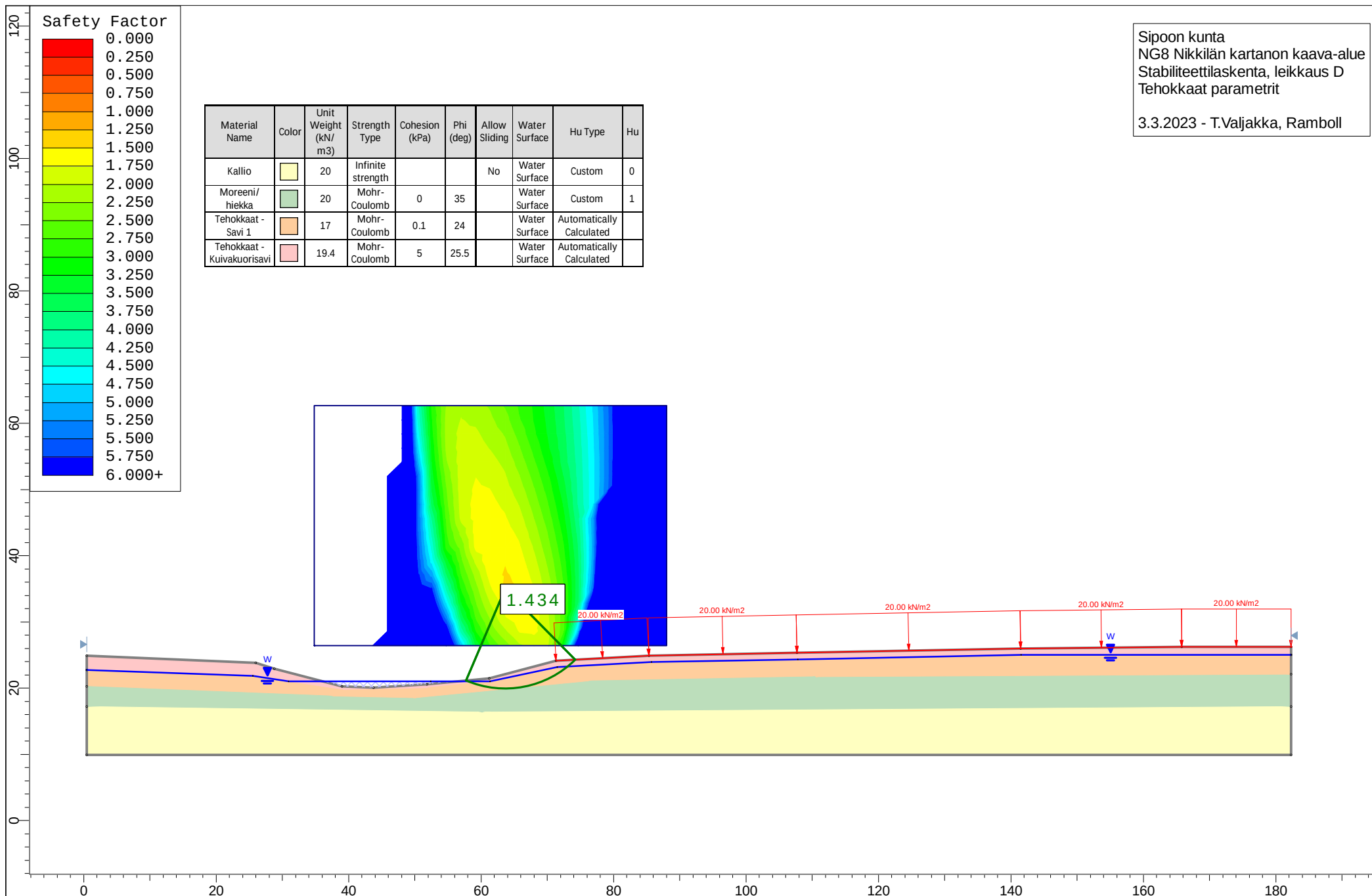


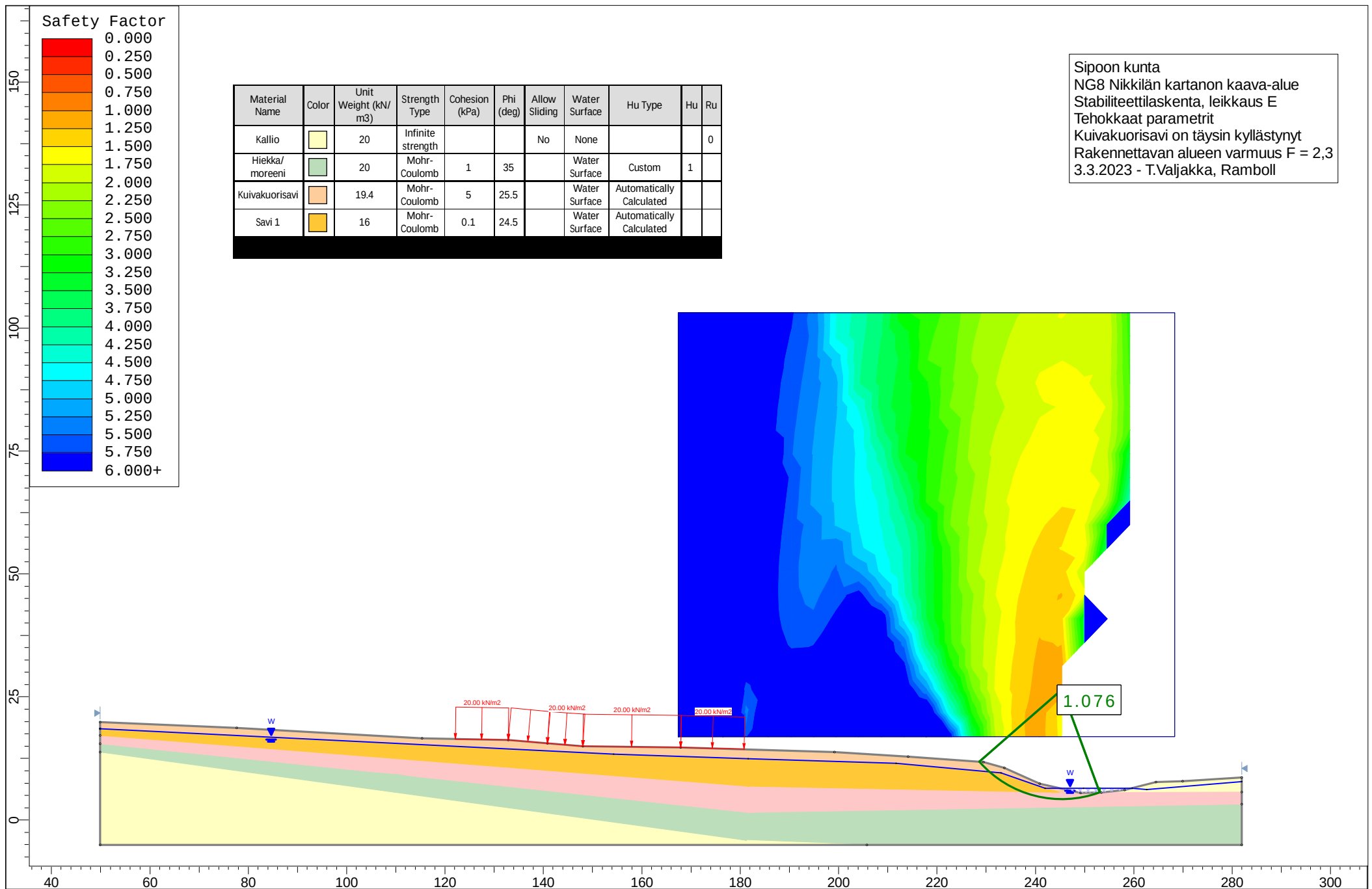




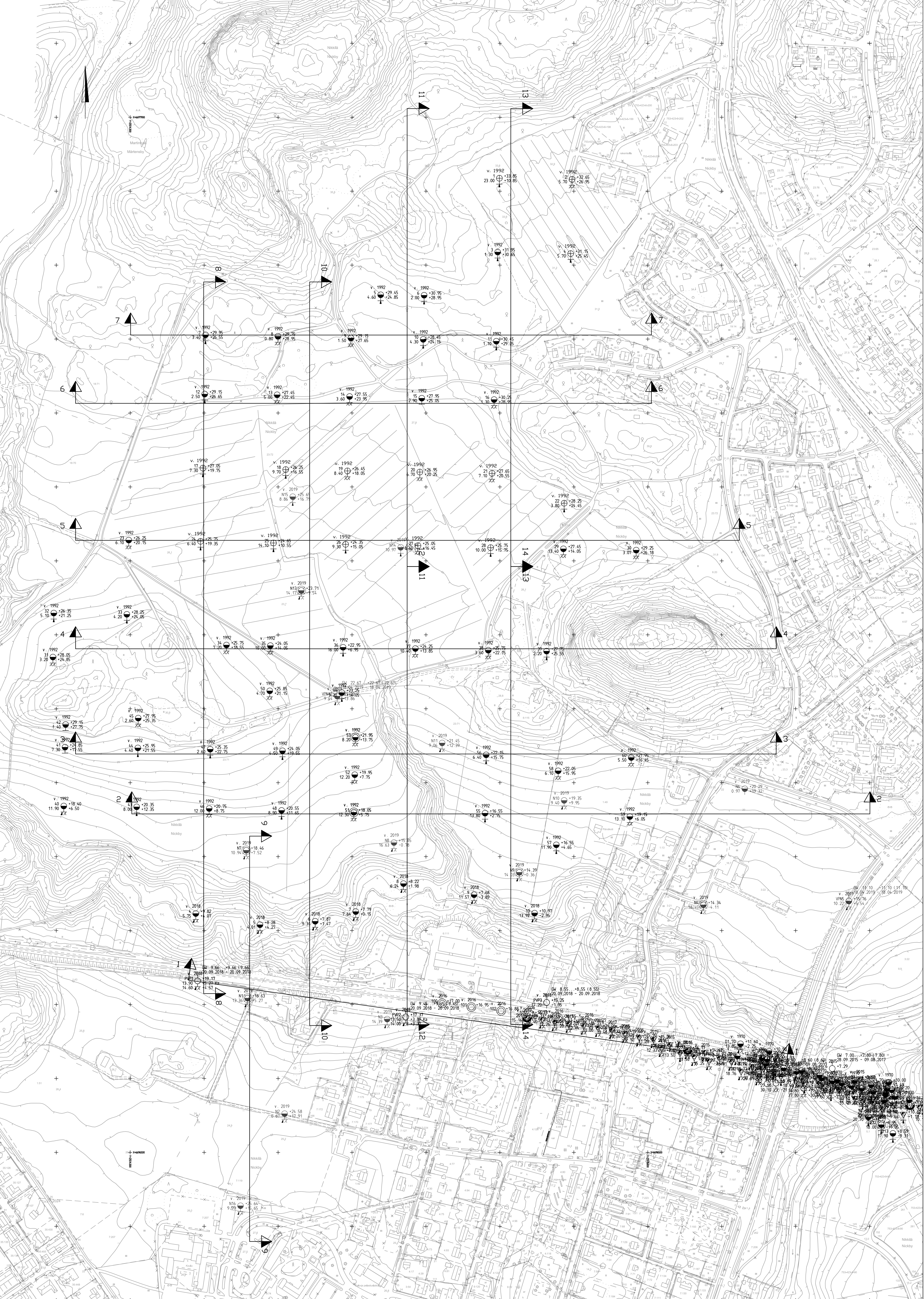






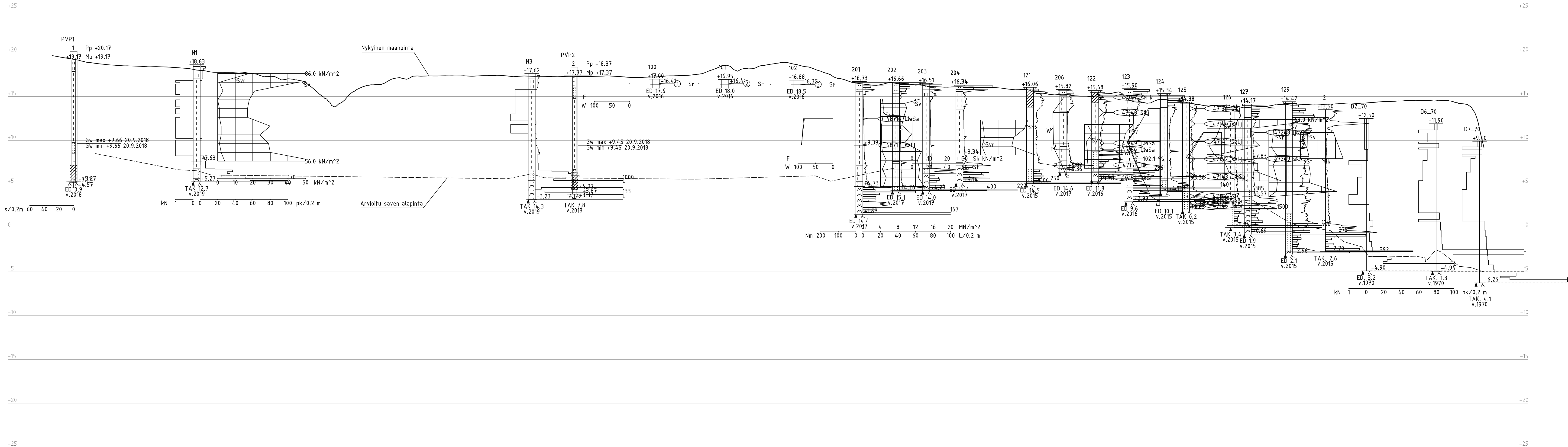


RAKENNETTAVUUS		RAKENNETTAVUUSLUOKAN ALUSTAVAT OMINAISARVOT	ALUSTAVA PERUSTAMISTAPA
1	Helposti rakennettava	maaperä: - Sr, Hk, kuiva Mr, kantava maapohja - $p_{geo} = 200$ kPa maasto: - tasainen, kaltevuus < 10 % - helposti kuivatettava	rakennukset: - maanvaraiset anturat, perustamissyvyys $z \leq 1$ m kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - päällysrakenne maanvarainen putkikaivannot: - putkilinjat maanvaraiset, tukematon kaivanto mahdollinen*, lopputäytöt kaivumaille tiet: - päällysrakenne maanvarainen sillat: - maanvarainen peruslaatta
2	Normaalisti rakennettava	maaperä: - Si, Sa < 2 m, kantavan maapohjan syvyys < 2 m - $p_{geo} = 200$ kPa maasto: - loiva, kaltevuus < 10...15 % - helposti kuivatettava	rakennukset: - maanvaraiset anturat, perustamissyvyys $z \leq 2$ m kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - päällysrakenne maanvarainen putkikaivannot: - putkilinjat maanvaraiset, arinat sora/murske, tukematon kaivanto mahdollinen*, lopputäytöt soralla/murskeella tiet: - päällysrakenne maanvarainen sillat: - maanvarainen peruslaatta
3a	Vaikeasti rakennettava pehmeikkö	maaperä: - Si, Sa 2...3 m, Tv, Lj < 2 m, kantavan maapohjan syvyys > 2 m - $S_u \approx 10$ kPa, $p_{geo} = 50$ kPa, $s_{10} < 10$ cm maasto: - lähes tasainen - vaikeasti kuivatettava	rakennukset: - lyhyet 2...5 m paalut kovaan pohjaan, kantava alapohja kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - päällysrakenne maanvarainen, mahdollinen massanvaihto putkikaivannot: - putkilinjoille geotekstiili ja murskearina, kaivantojen keskivaikea tuenta*, lopputäytöt soralla/murskeella tiet: - päällysrakenne maanvarainen, mahdollinen massanvaihto sillat: - lyhyet 2...5 m paalut kovaan pohjaan
3b	Vaikeasti rakennettava rinnemaasto	maaperä: - Ka, Lo, Mr - $p_{geo} = 200$ kPa maasto: - jyrkkä, kaltevuus 15...30 % - helposti kuivatettava	rakennukset: - maanvaraiset anturat tasatulle moreenille tai irtilouhitulle kalliopohjalle kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - päällysrakenne maanvaraisesti tasatulle sivukaltevalle pohjalle (irtilouhinta) putkikaivannot: - putkilinjojen kanaalilouhinta, asennusaluusta, lopputäytöt soralla/murskeella tiet: - päällysrakenne maanvaraisesti tasatulle sivukaltevalle pohjalle (irtilouhinta) sillat: - louhinta, kallionvarainen peruslaatta
4	Vaikeasti rakennettava syvä pehmeikkö	maaperä: - Sa 3...10 m, Tv, Lj 2...3 m - $S_u \approx 10$ kPa, $s_{10} = 10...30$ cm maasto: - tasainen - vaikeasti kuivatettava	rakennukset: - paaluperustus L = 5...14 m, kantava alapohja kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - mahdollinen pilaristabilointi 3...10 m putkikaivannot: - mahdollinen putkilinjan paaluttaminen tai pilaristabilointi 3...10 m ja murskearina, vaikea tuenta*, lopputäyttö soralla/murskeella tiet: - mahdollinen massanvaihto tai paalulaatta sillat: - paaluperustus L = 5...14 m
5a	Erittäin vaikeasti rakennettava syvä pehmeikkö	maaperä: - Sa 10...15 m, Tv, Lj 3...4 m - $S_u \approx 7$ kPa, $s_{10} = 30...40$ cm maasto: - tasainen - vaikeasti kuivatettava	rakennukset: - paaluperustus, L = 14...28 m, kantava alapohja kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - pilaristabilointi 10...15 m tai paalulaatta putkikaivannot: - putkilinjan paaluttaminen tai pilaristabilointi 10...15 m ja murskearina, vaikea tuenta*, lopputäyttö soralla/murskeella tiet: - paalulaatta sillat: - paaluperustus, L = 14...28 m
5b	Erittäin vaikeasti rakennettava jyrkkä rinne	maaperä: - Ka, (Lo) - $p_{geo} = 3$ MPa maasto: - erittäin jyrkkä, kaltevuus > 30% - helposti kuivatettava	rakennukset: - perustaminen anturoin louhitulle kalliopohjalle, louhintasyvyys 0,5 m alapohjan alapuolelle kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - päällysrakenne perustetaan louhitulle kalliopohjalle putkikaivannot: - louhittu kaivanto, asennusaluusta, lopputäyttö soralla/murskeella tiet: - päällysrakenne perustetaan louhitulle kalliopohjalle sillat: - louhittu pohja, kallionvarainen peruslaatta
6	Rakentamiseen erittäin huonosti soveltuva alue	maaperä: - Sa > 15 m, Tv, Lj > 4 m - $S_u \approx 7$ kPa, $s_{10} > 40$ cm maasto: - tasainen - vaikeasti kuivatettava	rakennukset: - paaluperustus L = ≥ 28 m, kantava alapohja kadut, pihat, viherrakenteet, yms.: - alueellinen pohjanvahvistus esim. pilaristabilointi > 15 m tai paalulaatta putkikaivannot: - putkilinjan paaluttaminen, erittäin vaikea tuenta*, lopputäyttö soralla/murskeella tiet: - paalulaatta sillat: - paaluperustus L = ≥ 28 m
7	Lisäselvityksiä vaativat alueet	maaperä ja olosuhteet, esimerkiksi: - mahdolliset pilaantuneiden maiden alueet, esimerkiksi vanhat kaatopaikat, huoltoasemat, teollisuusalueet - mahdolliset sulfidisavialueet - rakennetut alueet (täytöt) - paineellisen pohjaveden alueet - vaikeasti kaivettavat lohkaraiset alueet	Perustamistapojen määrittäminen vaatii lisäselvityksiä alueen pohjasuhteista ja muista erityistekijöistä.
8	Vesialueet	- vesisyvyys - pohjan laatu (maaperä) - pohjan kaltevuus	Perustamistapojen määrittäminen vaatii lisäselvityksiä alueen pohjasuhteista ja muista erityistekijöistä kuten: - sedimentin paksuus ja laatu (pilaantuneisuus) - kantavan pohjan syvyys - alueellinen vakavuus - merelliset olosuhteet, tulvasuojelu
SELITYKSET: Lj = lieju Tv = turve Sa = savi Si = siltti Hk = hiekka Sr = sora Mr = moreeni Lo = lohkarieet Ka = kallio		p_{geo} = alustava geotekninen kantavuus käyttörajatilassa S_u = saven suljettu leikkauslujuus s_{10} = savipohjan painuma 10 kPa:n kuormalla (vastaa 0,5 m paksua täyttöpengertä) * = kaivannon luiskauksen / tuennan määrittely vaadittavan pätevyyden omaava suunnittelija tarkemmissa suunnitteluvaiheissa	

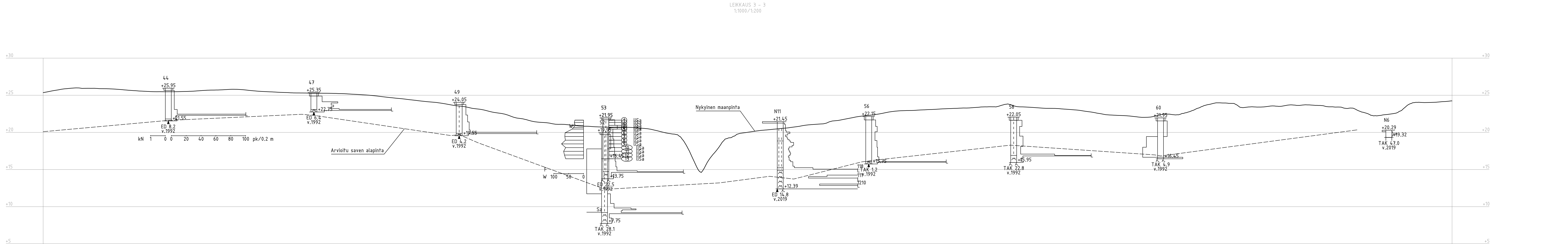
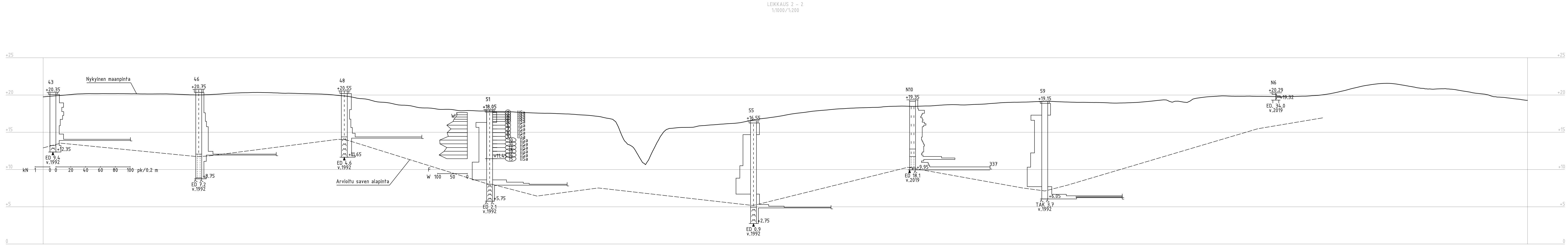


Koordinaatti-/ korkeusjärjestelmä ETRS-GK25/ N2000			
K:osa/ kylä	Korttel/ tila	Tontti/ Rn:o	Viranomaisen merkintä
Rakennusosasto	Rivustustyö		
Uudisrakennus	Pohjatutkimuspiirustus		
Rakennusluottamus nro ja vuosi	Rivustuksen sisältö		
NG8 Nikkilän kartanon keskuksen ja asemanseudun asemakaava, Sipoo	Pohjatutkimuskartta		
Rakennettavuus selvitys	Mittakaava 1:2000		
Ramboll Finland Oy PL 25, Isohallintokatu 3 02601 Espoo puh. 020 755 611		Suunn. alle GEO Pirjo Saaremaa	Työno Tiedote
Hyv. (nimi, tulkinto, allek.) Outi Kettunen, DT		Piir. HVE	Muutos 1510047910/1 3.9.2019

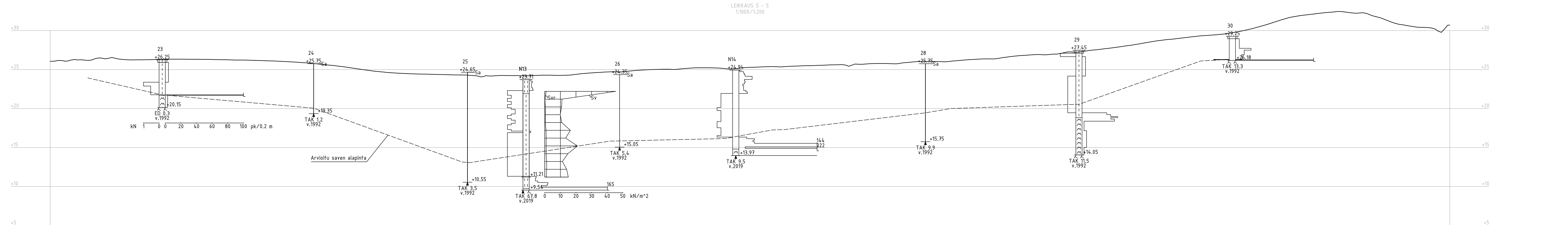
LEIKKAUS 1 – 1
1:1000/1:200



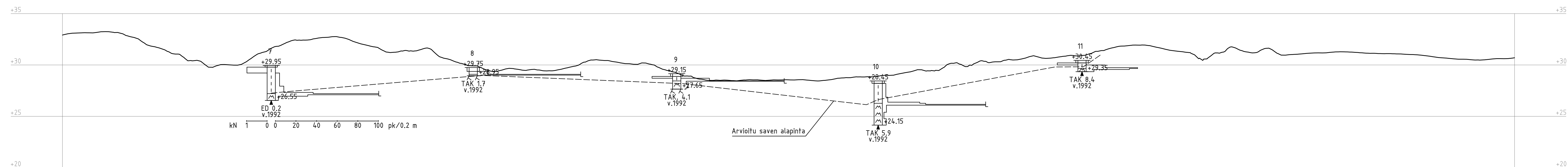
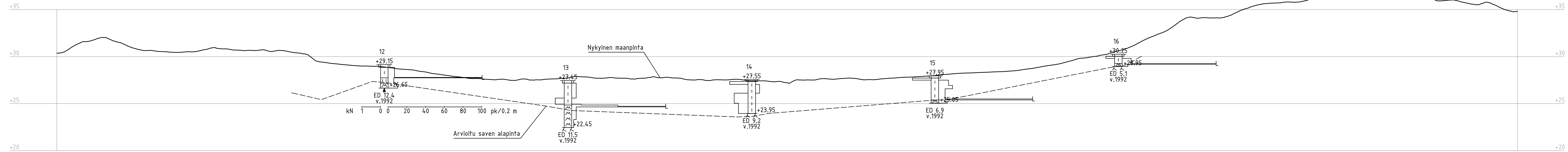
Koordinaatti-/ korkeusjärjestelmä ETRS-GK25/ N2000			
K.osa/ kylä	Korttel/ tila	Tontti/ Rn:o	Viranomaisen merkintä
Rakennustoimenpide		Piirustuslaji	Juokseva nro
Uudisrakennus		Pohjatutkimuspiirustus	
Rakennuskohteen nimi ja osoite		Piirustuksen sisältö	Mittakaava
NG8 Nikkilän kartanon keskuksen ja asemanseudun asemakaava, Sipoo		Leikkaus 1-1	1:1000 / 1:200
Rakennettavuusselvitys			
Suunn.ala		Työnro	Tiedosto
Ramboll Finland Oy		GEO	
PL 25, Itsehallintokuja 3		1510047910/2	
02601 Espoo		Muutos	
puh. 020 755 611		Pvm	
Hyv. (nimi, tutkinto, allekirj.)		Piirt.	Suunn.
Outi Kettunen, DI		HVe	Saara Frimodig
		3.9.2019	



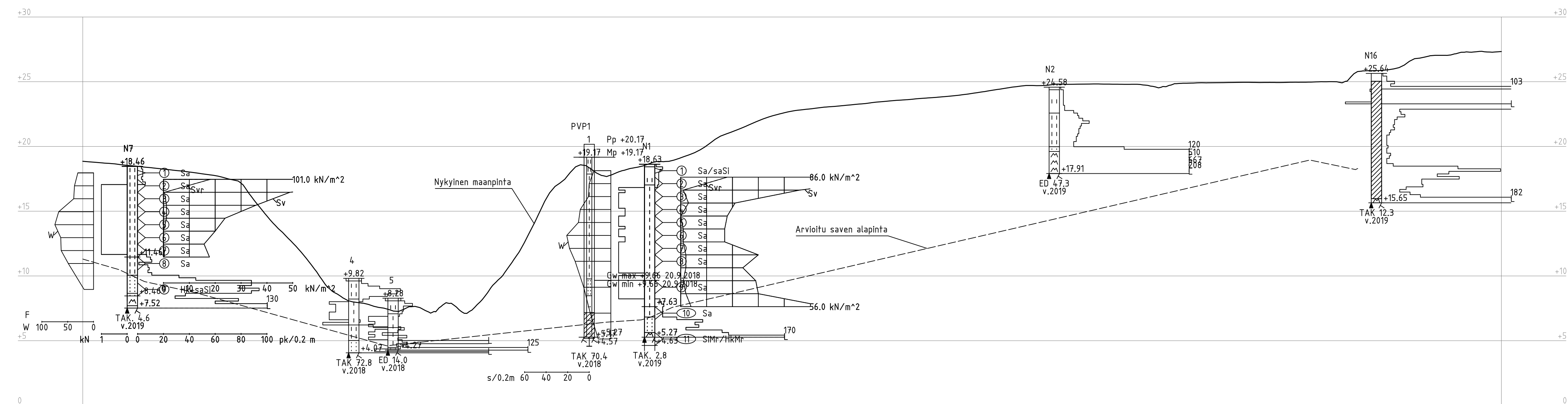
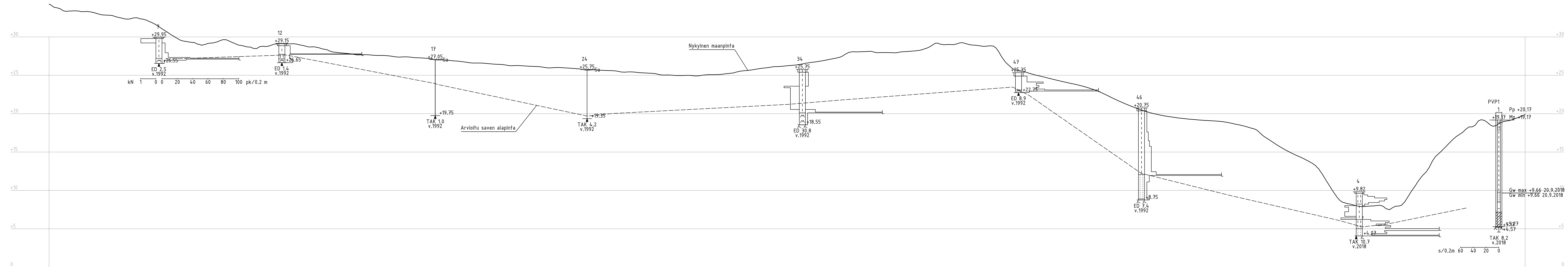
Koordinaatti-/ korkeusjärjestelmä ETRS-GK25/ N2000			
K.osa/ kyla	Korttel/ tila	Tontti/ Rn:o	Viranomaisen merkintä
Rakennuskohteen nimi ja osoite		Piirustustyyli	Julkaisija
Uudisrakennus		Pohjatutkimuspiirustus	
Rakennuskohteen nimi ja osoite		Piirustuksen sisältö	Mittakaava
NG8 Nikkilän kartanon keskuksen ja asemanseudun asemakaava, Sipoo		Leikkaus 2-2 ja 3-3	1:1000 / 1:200
Rakennettavuusselvitys			
Ramboll Finland Oy PL 25, Itsehallintokuja 3 02601 Espoo puh. 020 755 611		Suunn. alle GEO	Työno Tiedosto
		Piirustuksen 1510047910/3	Muutos
Hyv. (nimi, tulkinto, allek.) Outi Kettunen, DI		Piir. HVe	Pvm Saara Frimodig 3.9.2019



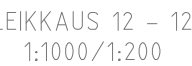
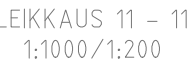
Koordinaatti- / korkeusjärjestelmä			ETRS-GK25/ N2000		
K.osa/ kyla	Korttel/ tila	Tontti/ R:n:o	Viranomaisen merkintäjä		
Rakennustoimenne Uudisrakennus			Pirstutuslaji Pohjatuotkimuspiirustus		Luokseva no
Rakennuskohteen nimi ja osoite NG8 Nikkilän kartanon keskuksen ja asemanseudun asemakaava, Sipoo Rakennettavuusselvitys			Pirstutuksen sisältö Leikkaus 4-4 ja 5-5		Mittakaava 1:1000 / 1:200
 Ramboll Finland Oy PL 25, Itsehallintokuja 3 02501 Espoo puh. 020 755 611			Suunn.ala Geo	Työno	Tiedosto
			Pirstutusno	Huuto	
			1510047910/4		
Hyt. (nimi, tutkinto, allekirj.) Outi Kettunen, DI			Pirtten. Hvte	Suunn. Saara Frimodig	Pvm 3.9.2019



Koordinaatti- / korkeusjärjestelmä				ETRS-GK25/ N2000	
K.osa/ kylä	Korttel/ tila	Tontti/ K:n:o		Viranomaisen merkintöjä	
Rakennustoimenpide			Pinnustudaji		Juokseva m
Uudisrakennus			Pohjatutkimuspiirustus		
Rakennuskohteen nimi ja osoite			Pinnustuksen sisäilö		Mittakaava
NG8 Nikkilän kartanon keskuksen ja asemanseudn asemakaava, Sipoo			Leikkaus 6-6 ja 7-7		1:1000 / 1:200
Rakennettavuusselvitys					
 Ramboll Finland Oy PL 25, Itsehallintokuja 3 02601 Espoo puh. 020 755 611			Suunn.ala	Työnro	Tiedosto
			GE0		
			Pinnustussro		Muutos
			1510047910/5		
Hv. (nimi, tutkinto, allekirj.) Outi Kettunen, DI			Piirt. HvE	Suunn. Saara Frimodig	Pvm 3.9.2019



Koordinaatti- / korkeusjärjestelmä				ETRS-GK25/ N2000	
K.osa/ kyla	Korttel/ tila	Tontti/ R:n:o	Viranomaisen merkintä		
Rakennustaloudenpide Uudisrakennus			Pinnustalaji Pohjatutkimuspinnustus		Juokseva m
Rakennuskohteen nimi ja osoite NG8 Nikkilän kartanon keskuksen ja asemanseudn asemakaava, Sipoo Rakennettavuusselvitys			Pinnustuksen sisäilö Leikkaus 8-8 ja 9-9		Mittakaava 1:1000 / 1:200
 Ramboll Finland Oy PL 25, Itäsellähallintokota 3 02601 Espoo puh. 020 755 611			Suunn.ala GE0	Työno Tiedosto	Muutos
			Pinnustussuore 1510047910/6		
Hyv. (nimi, tutkinto, allekirj.) Outi Kettunen, DI			Piirt. HVE	Suunn. Saara Frimodig	Pvm 3.9.2019



Koordinaatti-/ korkeusjärjestelmä		ETRS-GK25/ N2000	
K.osa/ kylä	Korttel/ tila	Tontti/ Rn:o	Viranomaisen merkintöjä
Rakennustoimenpide		Piirustustilaji	Juokseva nro
Uudisrakennus		Pohjatutkimuspiirustus	
Rakennuskohteen nimi ja osoite		Piirustuksen sisältö	Mittakaava
NG8 Nikkilän kartanon keskuksen ja asemannuolun asemakaava, Sipoo Rakennettavuusselvitys		Leikkaus 11-11 ja 12-12	1:1000 / 1:200
 Ramboll Finland Oy Pl. 25, Itsehallintokuja 3 02601 Espoo puh. 020 755 611		Suunn.ala GEO Työnro Piirustusnro 1510047910/8	Tiedosto Muutos 3.9.2019
Hv. (nimi, tutkinto, allekirj.) Outi Kettunen, DI		Piirt. Hv.	Suunn. Saara Fridmodig Pvm 3.9.2019



Koordinaatti- / korkeusjärjestelmä		ETRS-GK25/ N2000	
K.osa/ kylä	Korttel/ tila	Tontti/ Rn:o	Viranomaisen merkintöjä
Rakennustoimenpide		Piirustustaji	Julkaisija
Uudisrakennus		Pohjatutkimuspiirustus	
Rakennuskohteen nimi ja osoite		Piirustuksen sisältö	Mittakaava
NG8 Noikkien kartanon keskuksen ja asemanseudun asemakaava, Sipoo		Leikkaus 13-13 ja 14-14	1:1000 / 1:200
Rakennettavuusselvitys			
 Ramboll Finland Oy PL 25, Itsehallintokuja 3 02601 Espoo puh. 020 755 611		Suunn.ala GEO Piirustusno	Työno 1510047910/9
Tiedosto		Muutos	
Hv. (nimi, tutkinto, allekirj.) Otti Kettunen, DI		Piirt. HvE	Suunn. Saara Frimodig
		Pvm 3.9.2019	

3.9.2019

