KUND

VÖFAB

ÅRYD, NYBYGGNAD FÖRSKOLA, SKOLA & SPORTHALL – GEOTEKNIK

TEKNISKT PM – GEOTEKNISKA FÖRUTSÄTTNINGAR

2026-06-05



SWECSA

ÅRYD, NYBYGGNAD FÖRSKOLA, SKOLA & SPORTHALL – GEOTEKNIK

TEKNISKT PM – GEOTEKNISKA FÖRUTSÄTTNINGAR

KUND

VÖFAB
Framtidsvägen 14
351 22 Växjö
Org.nr: 556087 – 6038
www.vofab.se

KONSULT

SWECSA AB
Klammerdammsgatan 8
302 42 Halmstad
Tel: +46 (0)701 46 59 39
Org.nr: 559331– 6887
www.swecsa.se

KONTAKTPERSONER

SWECSA
Robert Preisz — robert.preisz@swecsa.se
Uppdragsansvarig — +46 72 218 57 23

Kund/kontakt
Peter Sundblad — Peter.Sundblad@vaxjo.se
+46 (0)470 79 60 76

PROJEKT
Åryd - Nybyggnation Förskola, Skola & Sporthall

UPPDRAGSNAMN
Åryd - Nybyggnation Förskola, Skola & Sporthall - Geoteknik

UPPDRAGSNUMMER
2026007

FÖRFATTARE
Robert Preisz

DATUM
2026-06-05

ÄNDRINGSDATUM

GRANSKAD AV
Ulf Possfelt

GODKÄND AV
Daniel Dickas

INNEHÅLL

1 UPPDRAG 4

1.1 DOKUMENTETS SYFTE 4

1.2 PLANERAD BYGGNATION 4

2 UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR 5

3 GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN 5

3.1 OMRÅDESBESKRIVNING 5

3.1.1 Generellt 6

3.1.2 Område A 6

3.1.3 Område B 6

3.1.4 Område C 6

3.2 JORDLAGERFÖLJD 7

3.2.1 Område A 7

3.2.2 Område B 7

3.2.3 Område C 7

3.3 GEOHYDROLOGISKA FÖRHÅLLANDEN 7

3.4 BERGTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN 8

3.5 STABILITETS-, RAS- OCH SKREDFÖRHÅLLANDEN 8

3.6 SÄTTNINGS- OCH BÄRIGHETSFÖRHÅLLANDEN 9

3.6.1 Område A 9

3.6.2 Område B 10

3.6.3 Område C 11

3.7 MARKFÖRHÅLLANDEN OCH GENOMSLÄPPLIGHET 11

4 GEOTEKNISKA REKOMMENDATIONER 12

4.1 ALLMÄNT 12

4.2 FÖRUTSÄTTNINGAR FÖR GRUNDLÄGGNING 12

4.3 HANTERING AV VATTEN 12

4.4 SCHAKT 13

4.5 RISK FÖR OMGIVNINGSPÅVERKAN 13

5 VIDARE ARBETEN 13

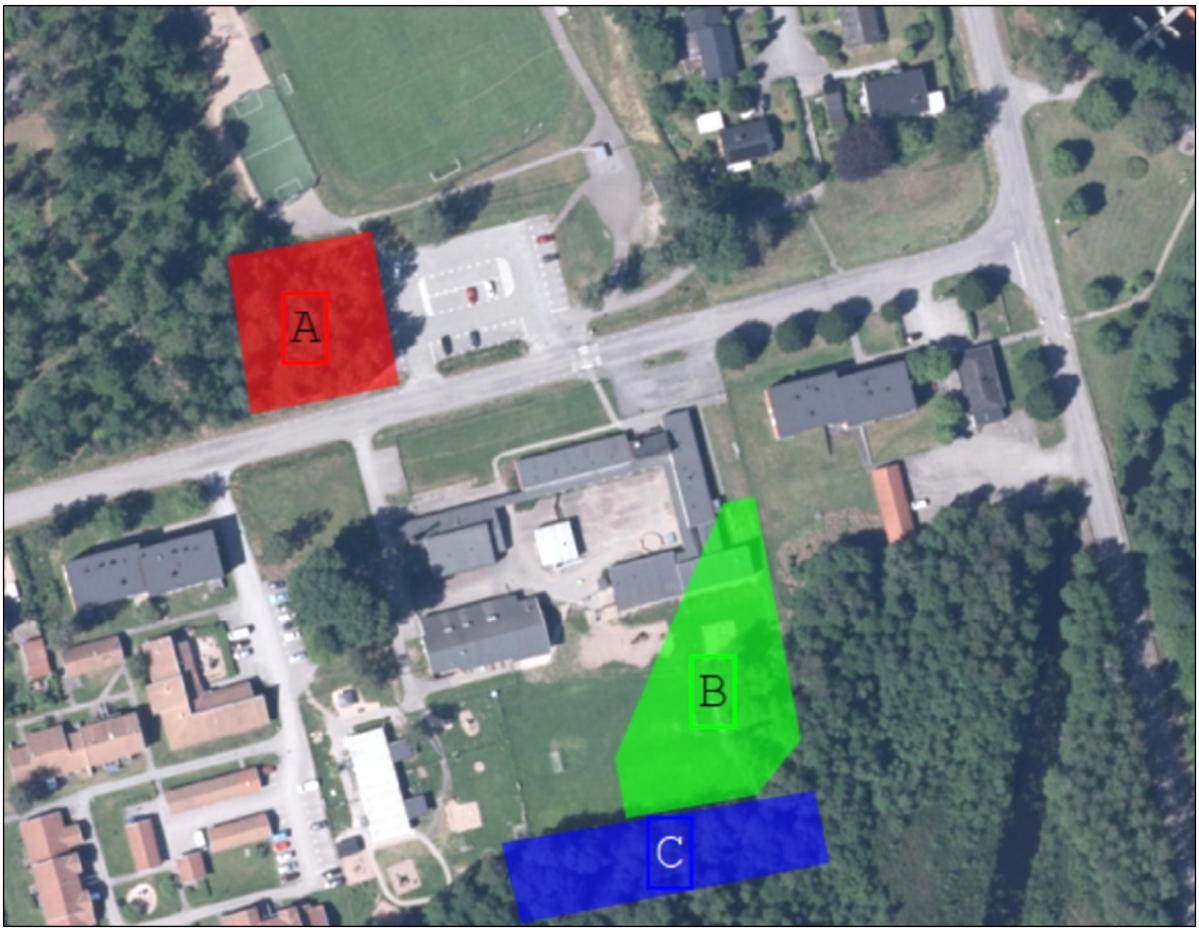
RITNINGAR

Tolkad Bergyta G-10-1-003

Tolkad sektion A-A och B-B G-10-2-011
Tolkad sektion C-C och D-D G-10-2-012
Tolkad sektion E-E, F-F och G-G G-10-2-013

1 UPPDRAG

SWECSA AB har på uppdrag av VÖFAB utfört en geoteknisk undersökning inför upprättande av förfrågningsunderlag för totalentreprenad på fastigheten Hemset 1:29 och 1:58 i Åryd, se Figur 1.



Figur 1: Undersökningsområde för område A sporthall, område B skola, område C skolgård. Källa: Lantmäteriet, 2026.

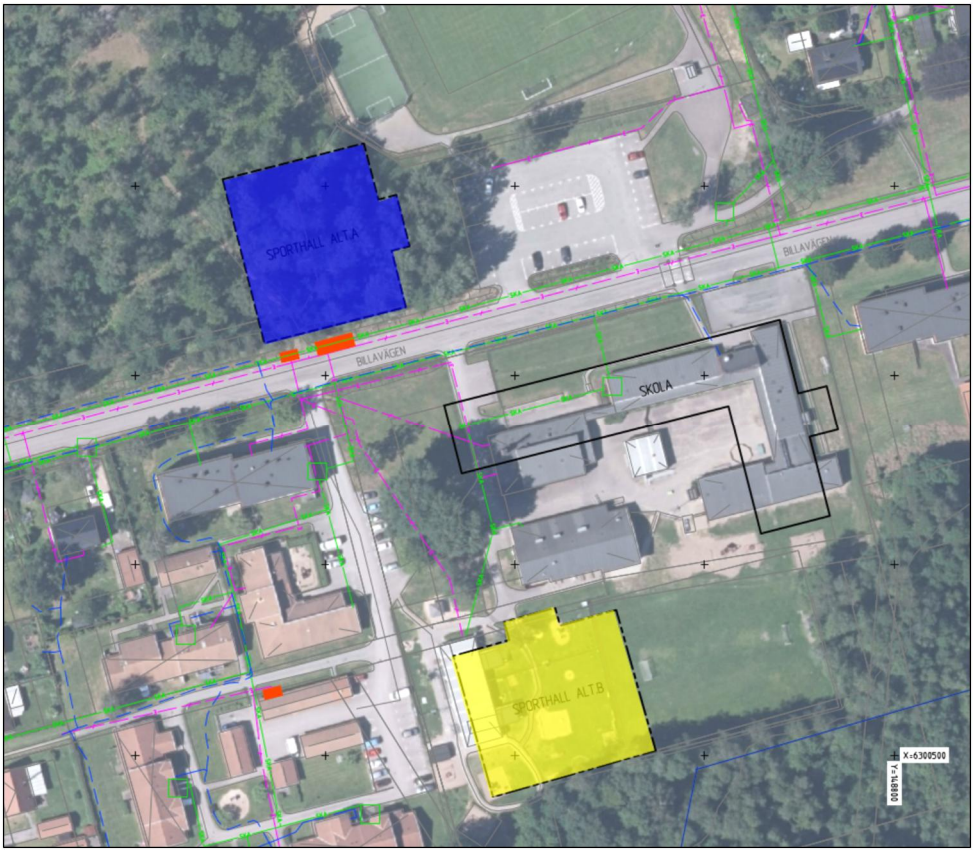
1.1 DOKUMENTETS SYFTE

Denna utredning och detta dokument har till syfte att dokumentera de geotekniska, bergtekniska och hydrogeologiska förutsättningarna och rekommendationer för bedömning inför anläggandet av ny sporthall. Dokumentet hänförs till dokumenttyp 4 i IEG Rapport 4: 2008, TD Dokumenthantering.

Handlingen ska därför inte biläggas ett eventuellt förfrågningsunderlag för utförandeentreprenad. I sådan upphandling kan dock MUR-handling redovisas som informationshandling.

1.2 PLANERAD BYGGNATION

VÖFAB avser att uppföra ny sporthall för Åryd skola. Byggnadens storlek planeras till 20 x 40 m. Två olika områden har övervägts för placering av sporthall, se Figur 2. Innan fältbesök har blått område valts för placering av sporthall. Det har ej gjorts geotekniska undersökningar för gult område, se Figur 2. Framöver planeras ombyggnation av Åryd skola med nya skollokaler och utemiljö, vilket till möjlig grad har undersökts.



Figur 2: Initialt övervägda placeringar. Blå placering valdes som enda placering innan fältbesök. Källa: Lantmäteriet, 2026.

2 UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

Geoteknisk och bergteknisk fältundersökning utfördes i april 2026. Dessa undersökningar redovisas i Markteknisk undersökningsrapport, ”Åryd, Nybyggnad förskola, skola & sporthall”. Upprättad av SWECSA AB, daterad 2026-05-26, uppdragsnummer 2026007.

3 GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN

3.1 OMRÅDESBESKRIVNING

Undersökningsområdet tillhör Åryds skola på Billavägen i Åryd. Öst om undersökningsområdet finns Växjövägen, Åryds Småbåtshamn som ansluter till Årydsjön. Söder om Åryds skola finns skog och vattendrag som rinner mellan Årydsjön och Tegnabysjön belägen sydväst. Väst om Åryds skola finns Åryds Bibliotek, Ekorrbarnens förskola och tätbebyggt villaområde på Skridskovägen och Kälkevägen. Norr om Åryds skola finns Åryds idrottsplats följt av villaområde till utkant av Åryd.

Det undersökta området delas upp i tre delar. Område A undersöks för byggnation av ny sporthall. Område B undersöks för projektering av ny skola och utemiljö. Område C undersöks för utvidgning av skolgård och utemiljö. Se Figur 3 för områdesindelning.



Figur 3: Undersökningsområde för område A sporthall, område B skola, område C skolgård.

3.1.1 Generellt

Dominerande ytlig jordart i Åryd är sandig morän enligt SGU:s jordartskarta. Sandig morän är även förväntat den vanligast förekommande jordarten i båda områden som undersöks. I område C finns kärrtorv. Kärrtorv som material är mycket sättningsbenäget och har låg bärförmåga.

3.1.2 Område A

Område A varierar mellan +169 och +173 m.ö.h. Område A har tidigare varit skog som avverkas inför byggnation av idrottshall. Område A ligger intill parkeringsplats och Åryds idrottsplats med fotbollsplan, multiarena och ute gym.

3.1.3 Område B

Norra delen av område B angränsar skolbyggnaden och har en marknivå på +169 m.ö.h. Söder om skolbyggnad finns en sluttning i sydlig riktning där markytan är +166 m.ö.h.

3.1.4 Område C

Område C har ca +165 m.ö.h. i hela området. Område C är för närvarande sumpmark och tillhör fastigheten Hemset 1:58. Denna mark planeras att fyllas upp och användas för att utöka skolgård.

3.2 JORDLAGERFÖLJD

Utförda sonderingar visar på sandjord med varierat innehåll av silt och grus i samtliga borrpunkter. Mer utförlig beskrivning gällande jordlagerföljd finns i tillhörande MUR under kap 8 – Geotekniska förhållanden.

3.2.1 Område A

Område A består generellt av grusig siltig **Sand** eller siltig **Sand** i hela jordprofilen ner till ca 3 m under befintlig markyta. Den översta 0,5 m noteras mullhaltig.

Översta lager utgörs av mullhaltig **Sand** som kan vara siltig eller grusig. Mullhaltig **Sand** har lös till medelfast lagringstäthet och mäktigheten uppgår till ca 0,5 m.

Mullhaltig Sand underlagras av **Sand** som kan vara siltig och grusig. Sanden har medelfast till fast lagringstäthet. Punkt 26S003 med siltig **Sand** visar på mycket lös till lös lagringstäthet ner till ca 1,0 m under markyta. I punkt 26S004 påträffas sandig siltig **Grus** mellan 0,5 – 1,0 m under befintlig markyta vilken uppvisar mycket fast lagringstäthet.

Under Sand återfinns siltig **Sand** som kan vara grusig. Siltig Sand har material och tjälfarlighetsklass **3B/2**. Sondering i punkt 26S003 visar på fast till mycket fast lagringstäthet.

3.2.2 Område B

Område B har punkt 26S005 närliggande till befintlig skola. Denna punkt har tagits för att jämföra jordtypen mot omkringliggande punkter och på så sätt få en preliminär uppfattning om jordtyp under befintlig skolbyggnad.

I punkt 26S005 finns ca 0,3 m mullhaltig Sand ovan 2,7 m siltig Sand ovan 1,0 m sandig Silt.

De sydligare punkterna 26S006 och 26S007 är i nära anslutning till söderliggande sumpmark och har ett högre innehåll av torv än resterande punkter.

I punkt 26S006 återfinns 0,3 m grusig siltig **Sand** ovan 0,5 m sandig torvhaltig **Grus** Asfalt ovan 0,6 m grusig siltig högförmultnad **Torv** ovan 1,3 m siltig torvhaltig **Sand**.

I punkt 26S007 återfinns ca 1,0 m fyllning av siltig **Sand** ovan ca 0,8 m siltig torvhaltig **Sand** ovan 0,9 m grusig siltig **Sand**.

3.2.3 Område C

Område C är av sumpmark i skogsmiljö. Prover tagna med handskruv visar att ytlig jordart ner till ca 0,5 m består av högförmultnad **Torv** och underlagras av stenig/blockig jord eller stenjord. Torv har allmänt låg densitet, är mycket kompressibel, har låg hållfasthet och dålig bärförmåga.

I de östra punkterna 26S008H och 26S009H är ytligt lager av högförmultnad **Torv** med växtdelar. Torven har en vattenkvot på över 100%, vilket innebär att massan vatten är större än det fasta materialet. Detta innebär att materialet består av mycket liten andel fast material och stor andel vatten. Materialet delas in i material och tjälfarlighetsklass **6B/1**.

Punkterna 26S010H och 26S011H är ytligt lager av sandig siltig högförmultnad **Torv**. Dessa punkter har enligt laboratorietester vattenkvot lägre än 100% och delas in i material och tjälfarlighetsklass **6A/3**.

3.3 GEOHYDROLOGISKA FÖRHÅLLANDEN

Inom projektet har 2 grundvattenrör installerats och funktionskontrollerats. De installerade grundvattenrören 26S003GV och 26S006GV har lästs av vid installationstillfället samt enligt Tabell 1.

Tabell 1: *Grundvattennivåer från utförda grundvattenobservationer och mätningar.*

Grundvattenrör	***Installationsdatum***	***Inmätningsdatum***	***Grundvattendjup [m umy]***	***Grundvattennivå [m.ö.h.]***
26S003GV	*2026-04-29*	2026-04-29 2026-04-30	4,3 3,8	+165,0 +165,5
26S006GV	2026-04-30	2026-04-30 (09:00) 2026-04-30 (10:00)	2,6 0,3 (toppfyllt)	+162,7 +165,0

Det skall noteras att grundvattenytan och även den fria vattenytan varierar under året och således kan påträffas på högre (såväl som lägre) nivåer vid andra tidpunkter på året.

Högsta grundvattennivån förväntas inträffa mellan april och maj samt lägsta mellan september och november.

3.4 BERGTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN

Inom undersökningsområdet har totalt en jord-bergsondering samt 7 hejarsonderingar utförts i syfte att fastställa fast botten, bergnivå och bergkvalitet. Enligt fältgeoteknikerns bedömning beskrivs bergkvaliteten som mjuk. Berg har påträffats på följande nivå:

- +164,5 i punkt 26S001

Resultatet avviker från förväntat djup enligt SGU:s jorddjupskarta som i aktuellt område uppskattar jorddjup 5 – 10 m. Undersökt bergnivå i provtagningspunkt 26S001 är på något högre nivå än vad SGU:s jorddjupskarta visar. Med hjälp av arkivunderlag har en tolkad bergmodell tagits fram som visar bergnivåer i hela området. Den tolkade bergmodellen levereras i sitt originalutförande tillsammans med detta PM, benämnd G-10-1-003.

3.5 STABILITETS-, RAS- OCH SKREDFÖRHÅLLANDEN

Risken för lokala ras eller kollapsfenomen vid schakter bedöms som låg. Vid djupare schakter kan dock stödkonstruktioner eller flackare släntlutningar krävas för att säkerställa tillfredsställande stabilitet. Skredrisken bedöms som mycket låg till låg med hänsyn till nuvarande topografiska och geotekniska förhållanden. Avsaknaden av naturliga slänter innebär att drivande krafter för skred är mycket små. Utförda sonderingar visar inte heller några indikationer på mycket låg skjuvhållfasthet som kan utlösa skred i plan terräng.

Utifrån områdets flacka topografi och jordlagrens egenskaper bedöms de allmänna stabilitetsförhållandena som goda. Friktionsjordar dominerar i de översta lagren och uppvisar generellt minst medelhög packningsgrad, god skjuvhållfasthet och stabilitet i plan terräng.

Grundvattennivå i område A ligger omkring 3,8 meters djup. Djupet till grundvattennivå i område B är något mindre och ligger ca 2,6 meter under markyta.

Risken för ras i form av blocknedfall, stenras eller mindre ytstabila partier bedöms som låg. Området är relativt plant och täckt av jordlager med flera meters mäktighet ovan den underliggande bergytan, och det finns inga frilagda bergslänter inom projektområdet. Block antas ha påträffats inom området då flera sonderingar har avbrutits på grund av tidigt stopp.

Sammantaget bedöms stabilitetsförhållandena som gynnsamma och inga tecken på instabilitet har noterats i samband med fältundersökningarna. Området kan därmed klassas som stabilt ur skred- och rasriskperspektiv.

3.6 SÄTTNINGS- OCH BÄRIGHETSFÖRHÅLLANDEN

Enligt resultaten från de utförda undersökningarna bedöms området generellt ha måttliga sättningsförhållanden och goda bärighetsförhållanden, hållfasthet- och deformationsegenskaper.

3.6.1 Område A

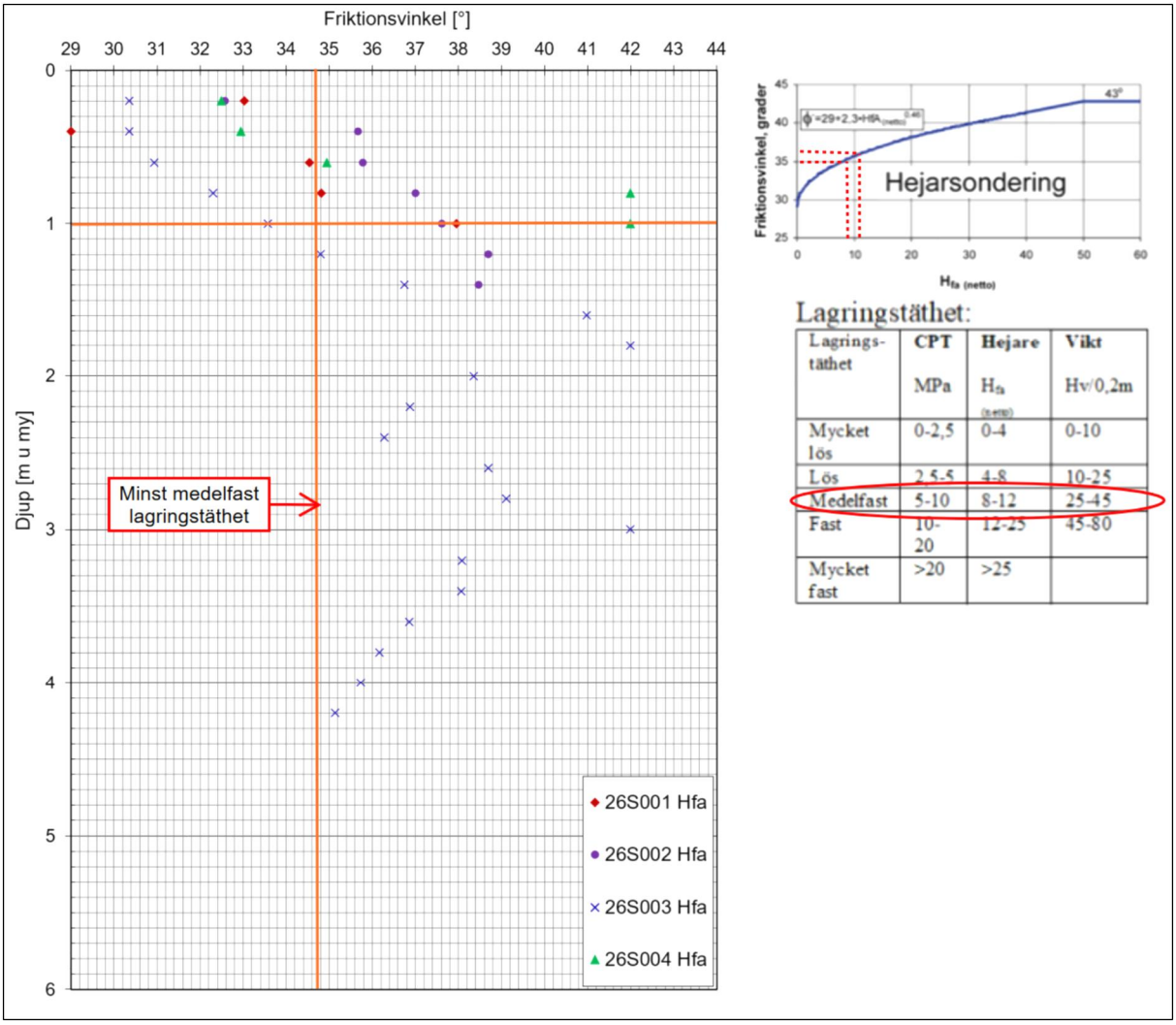
De dominerande ytliga jordlagren består av ca 0,5 meter mullhaltig Sand ovan siltig Sand eller grusig Sand. I översta 1,0 meter förekommer lösare lagringstäthet av jorden. På djup under 1,0 m är jordens lagringstäthet klassad som minst medelfast.

Enligt utförda fältundersökningar har friktionsjord påträffats i de ytliga och underliggande lager i form av främst Sand och siltig Sand och grusig Sand. Dessa jordarter klassificeras som grovjordar och medför att de är dränerande och ej medför risk för konsolideringssättningar. Sättningar i dessa lager förväntas vara små till försumbara. Utförda hejarsonderingar visar att ytliga jordlagren generellt har lös lagringstäthet. Jordlager djupare än 1,0 m under markyta har generellt minst medelfast lagringstäthet.

Jorden i punkt 26S003 är lösare lagrad ner till ca 1 meter under markyta och är mycket lös till lös med friktionsvinklar lägre än 33^{o} och E-modul lägre än 14 MPa. På djup under 1 m ökar lagringstäthet till minst medelfast.

Enligt Figur 4 nedan bedöms med hjälp av empiriska erfarenhetsvärden att lagringstäthet i Område A är generellt medelfast. Detta gäller för material djupare än 1,0 m under markytan, då lösare jord förekommer ovan denna nivå i form av bland annat mulljord.

Sättnings- och bärighetsberäkningar skall utföras och kontrolleras av konstruktör för att säkerställa goda förhållanden med aktuell belastning av utformad byggnad.



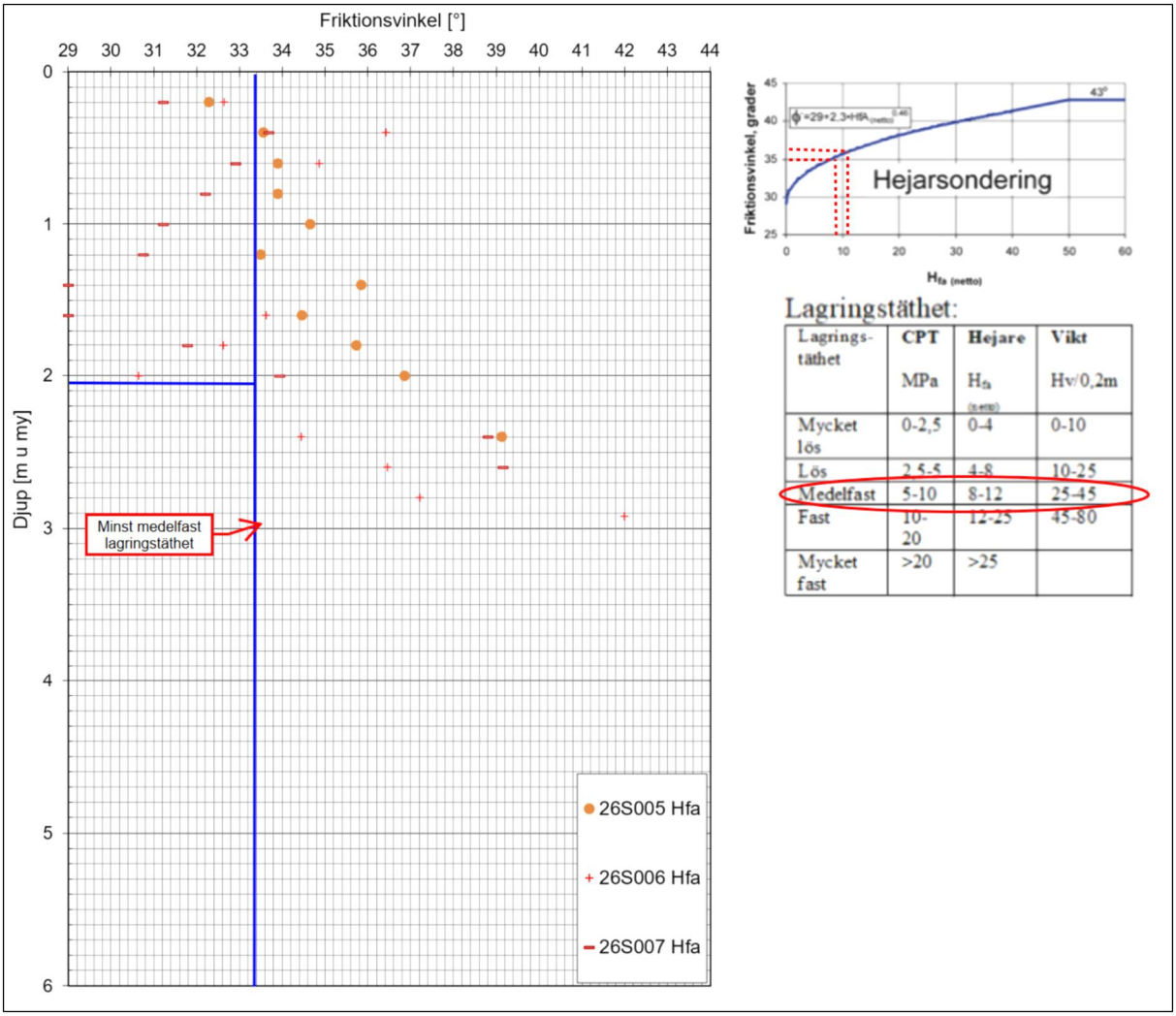
Figur 4: Härledda värden för Område A med empiriska erfarenhetsvärden enligt TRVINFRA-00230

3.6.2 Område B

I punkt 26S005 närliggande punkt till skola utgörs jord i huvudsak av siltig Sand med generellt medelfast lagringstäthet eller högre.

I punkterna 26S006 & 26S007 i område B förekommer torvhaltiga lager vilka uppvisar låg lagringstäthet, låg bärighet och är mycket sättningskänsliga. Dessa värden förekommer ner till djup på 2 m under befintlig markyta. I kombination med skikt av silt har dessa lager låg genomsläpplighet och är benägna till konsolideringssättningar.

I Figur 5 syns det hur punkt 26S005 har generellt högre friktionsvinklar och därmed högre lagringstäthet än resterande punkter i området. I punkt 26S006 & 26S007 återfinns torv mellan ca 1,0 – 2,7 meter under befintlig markyta. Vid djup under 2 m uppvisar även dessa punkter som minst medelhög lagringstäthet.



Figur 5: Härledda värden för Område B med empiriska erfarenhetsvärden enligt TRVINFRA-00230

3.6.3 Område C

Inga parametrar har tagits fram för område C då endast torvmäktighet har undersökts i punkterna. Torv som material har däremot generellt mycket låg bärighet och är mycket känslig för sättningar.

Det kan med hjälp av gjorda handskruvar konstateras att översta lager jord består av ca 0,5 m högförmultnad torv. Enligt fälttekniker är underliggande jord stenig/blockig. Underliggande lager behöver undersökas vidare för att kunna ta fram geotekniska parametrar vid eventuell framtida byggnation.

3.7 MARKFÖRHÅLLANDEN OCH GENOMSLÄPPLIGHET

Med sand som dominerande jordart bedöms området ha goda infiltrationsförutsättningar. Sand har generellt god genomsläpplighet som gynnar infiltration. Däremot reduceras genomsläppligheten i sandlager då även dessa lager innehåller en andel silt.

Grundvattennivån inom område A ligger på cirka 3,8 meter under markytan. Grundvattennivån inom område B ligger på cirka 2,6 meter under markytan.

De planerade byggnationerna bedöms inte påverka grundvattennivån inom området.

Rekommendationer avseende vattenhantering redovisas i Kapitel 4.

4 GEOTEKNISKA REKOMMENDATIONER

4.1 ALLMÄNT

- Samtliga grundläggningsarbeten ska utföras enligt AMA Anläggning 23.
- Grundläggning kan ske i geoteknisk kategori 2 (GK2).
- Alla schaktarbeten ska bedrivas med hänsyn till aktuell jordart och rådande grundvattenyta samt rådande väderförhållanden.
- Grundläggning eller fyllning får inte utföras på uppluckrad eller tjälad schaktbotten.
- All jord som innehåller organiskt material, såsom mulljord och gyttja, är sättningskänslig och skall utskiftas under byggnader och anläggningar.
- Schakter ska hållas läns så att arbeten kan utföras till fullgod kvalitet.
- Tillrinnande ytvatten ska avledas från schakter.
- Entreprenör ska säkerställa att grundvattennivån är minst 0,3 m under schaktbotten.
- All schaktning ska utföras i enlighet med ”Schakta säkert – Säkerhet vid schaktning i jord” (Svensk Byggtjänst, 2015).

4.2 FÖRUTSÄTTNINGAR FÖR GRUNDLÄGGNING

Direkt grundläggning på friktionsjord bedöms generellt som lämplig inom område A, då sand, siltig sand och grusig sand utgör de dominerande jordlagren och uppvisar god bärighet med medelfast till fast lagringstäthet. Grundläggning kan utföras på packad friktionsjord efter schakt till frostfritt djup eller tills lämpliga fasta jordlager påträffas.

Lokal förstärkning kan krävas i områden där finkorniga eller organiska jordar förekommer, särskilt kring undersökningspunkt 26S006 där torv och mulljord återfinns på cirka 2–3 meters djup. I dessa partier skall den organiska jorden utskiftas och ersättas med packat friktionsmaterial. Alternativt utförs plintgrundläggning på fast friktionsjord under det lösa lagret.

Då djup till fasta jordlager är grunt kan grundförstärkning göras via utskiftning av ytliga lösa jordlager.

Vid höga laster eller där krav på begränsade sättningar är styrande kan pålning alternativt urgrävning och ersättning av befintliga jordmassor ned till berg rekommenderas.

4.3 HANTERING AV VATTEN

Alla arbeten som utförs under grundvattennivån kräver aktiv avsänkning av grundvattnet. När schakten når ned mot cirka 1,7 m under markytan kan inflöde av grundvatten förväntas. Grundvattensänkning kan utföras lokalt genom pumpning, exempelvis via pumpgrop eller motsvarande länshållningsanordning.

Nedan redovisas rekommendationer för hantering av vatten:

- Kontroll av grundvattennivåer rekommenderas att utföras under entreprenadstiden.
- Tillrinnande ytvatten ska avledas från schakter.
- Terrass utförs i lutning mot pumpgropar.
- Entreprenör ska säkerställa att grundvattennivån är minst 0,3 m under schaktbotten för grundläggning.
- Utredning med hänsyn till omgivningspåverkan rekommenderas att utföras vid val av grundvattensänkning.

4.4 SCHAKT

Alla schaktarbeten ska utföras med hänsyn till aktuell jordart, rådande grundvattennivå och aktuella väderförhållanden. Grundvattenytan har uppmätts till cirka 3,8 meter under markytan i område A och 2,6 meter under markytan i område B, vilket innebär att schakt under denna nivå kräver aktiv vattenhantering.

Schaktslänter ska anpassas efter jordens hållfasthet, jordart, rådande grundvattenförhållanden, belastningar samt väderförhållanden. Samtliga schaktarbeten ska utföras i enlighet med Schakta säkert – Säkerhet vid schaktning i jord (Svensk Byggtjänst, 2015).

4.5 RISK FÖR OMGIVNINGSPÅVERKAN

Det är relativt djupa grundvattennivåer inom hela området vilket innebär små risker för påverkan av omgivningen vid eventuellt behov av länshållning i schakter. Pumpning i pumpgropar skall alltid utföras med beaktande av finjordstransport, varvid pumpgropar skall förses med geotextil och filtergrus.

Inför utförande av grundvattensänkning ska en riskanalys upprättas. Riskanalysen ska fokusera på omgivningspåverkan orsakat av eventuella grundvattensänkningar samt schaktdjup. För att reducera eventuell påverkan rekommenderas grundvattensänkningen utföras lokalt.

5 VIDARE ARBETEN

Denna geotekniska undersökning uppfyller syftet för aktuellt uppdrag och skede. Swecsa rekommenderar att geoteknisk fältundersökning för projektering av skolbyggnad görs.

Vidare undersökningar behöver utföras för framtida detaljprojektering av planerade anläggning:

- Sättningsanalyser i områden med torv eller siltjord
    - Inför användning av tunga maskiner, upplagsytor och kranuppställning.
    - Utför sättningsberäkning baserat på projektspecifika laster och grundläggning.
    - Bedömning av behov av förstärkningsåtgärder (t.ex. utskiftning och plintgrundläggning)
- Stabilitetsförhållanden
    - Utför en slänt- eller schaktstabilitetsanalys i områden där schakter når ned mot eller under grundvattennivån
    - Bedöm behovet av temporär spont eller schaktstöd vid djupa schakter.

BEING SWECSA

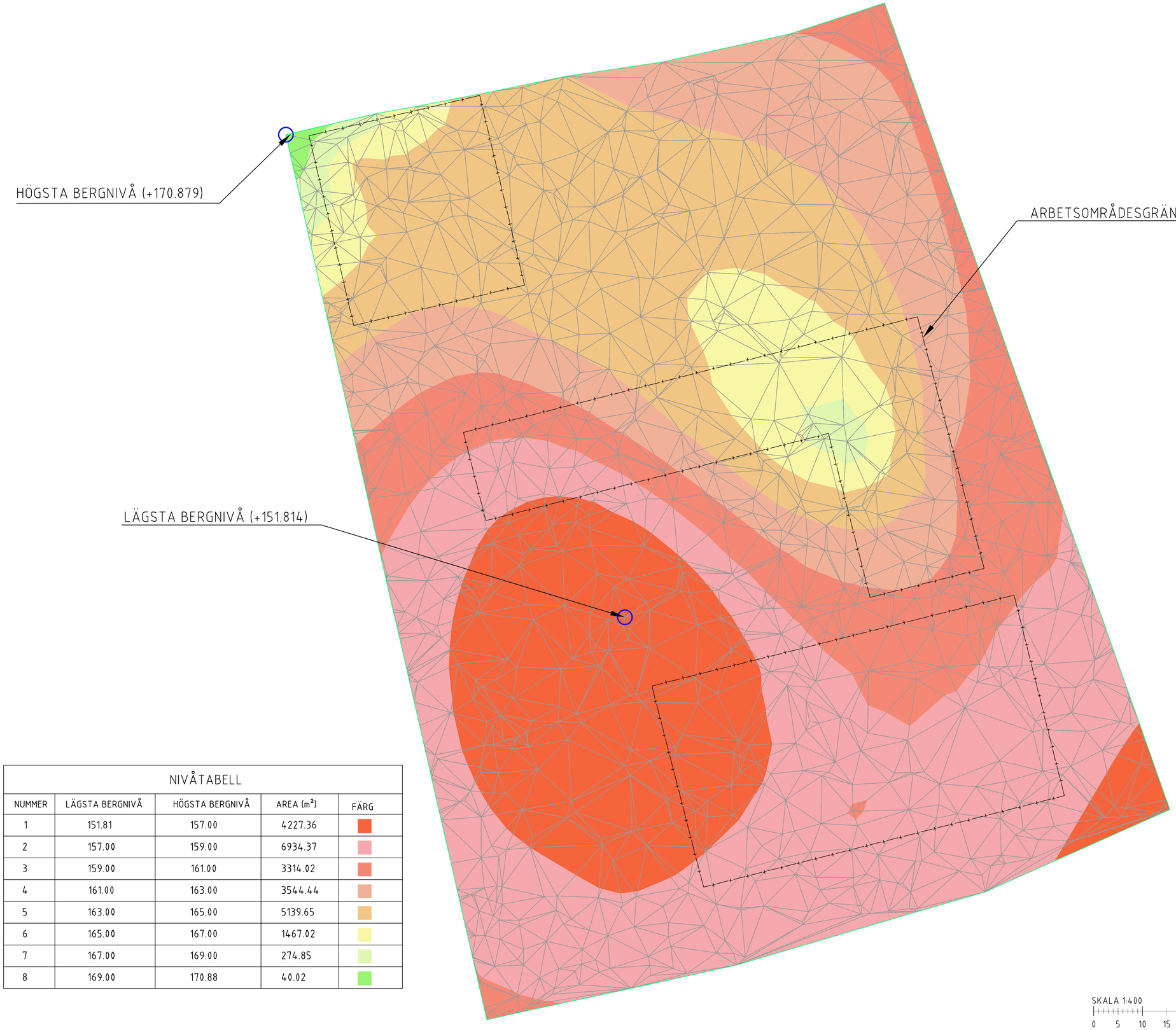
SWECSA drivs av nytänkande lösningar och tror på att ge tillbaka till samhället. Som privatägt bolag har vi möjlighet att leva efter våra värderingar och arbeta långsiktigt med att skapa hållbara samhällen där människor och miljö blomstrar. Vi verkar på våra lokala marknader med stöd av svensk expertis. Som tekniska experter och strategiska rådgivare har vi tillgång till ingenjörer, tekniker, planerare, och utredare liksom professionella projektörer, konstruktörer och projektledare. Vi erbjuder hållbara lösningar inom Hus & Industri och Transport & Infrastruktur.

www.swecsa.se

Swecsa Sverige AB

30243 Halmstad
Klammerdamsgatan 8
T: +46 (0)701 46 59 39
Org nr: 559331-6887
Swecsa.se

SWECSA



NIVÅTABELL

NUMMER	LÄGSTA BERGNIVÅ	HÖGSTA BERGNIVÅ	AREA (m²)	FÄRG
1	151.81	157.00	4227.36	
2	157.00	159.00	6934.37	
3	159.00	161.00	3314.02	
4	161.00	163.00	3544.44	
5	163.00	165.00	5139.65	
6	165.00	167.00	1467.02	
7	167.00	169.00	274.85	
8	169.00	170.88	40.02	

SKALA 1:400

0 5 10 15 20 30 40

METER

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	DATUM	SIGN

ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA,SKOLA OCH SPORTHALL

VÖFAB

SWECSA AB
KLAMMERDAMMSG 8
302 42 HALMSTAD
Mejl: info@swecsa.se
www.swecsa.se

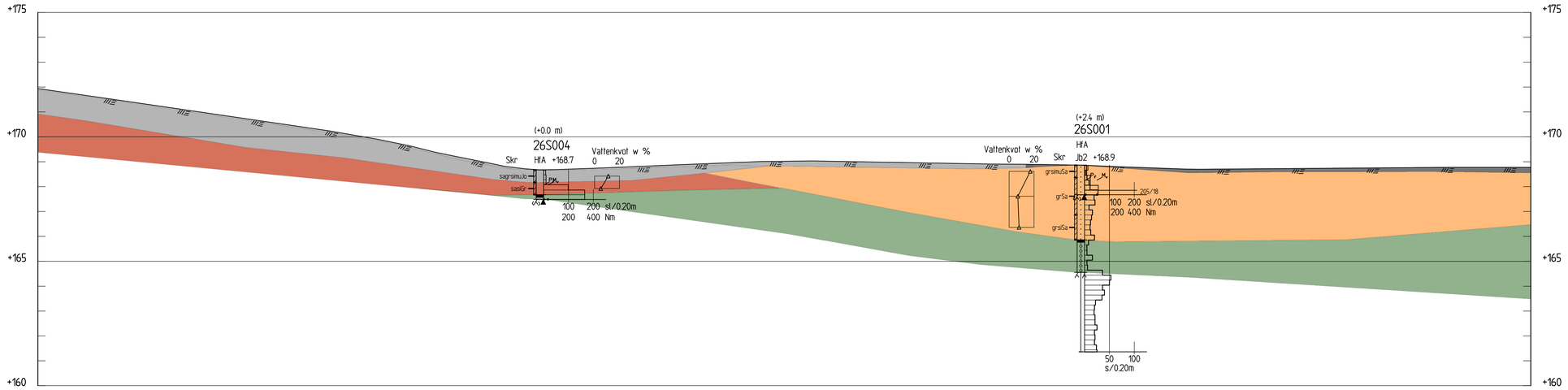
SWECSA

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTRUERAD AV	HANDLÄGGARE
2026007	M. SINGH	ROBERT PREISZ
DATUM	ANSVARIG	
2026-05-15	DANIEL DICKAS	

ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA, SKOLA OCH SPORTHALL

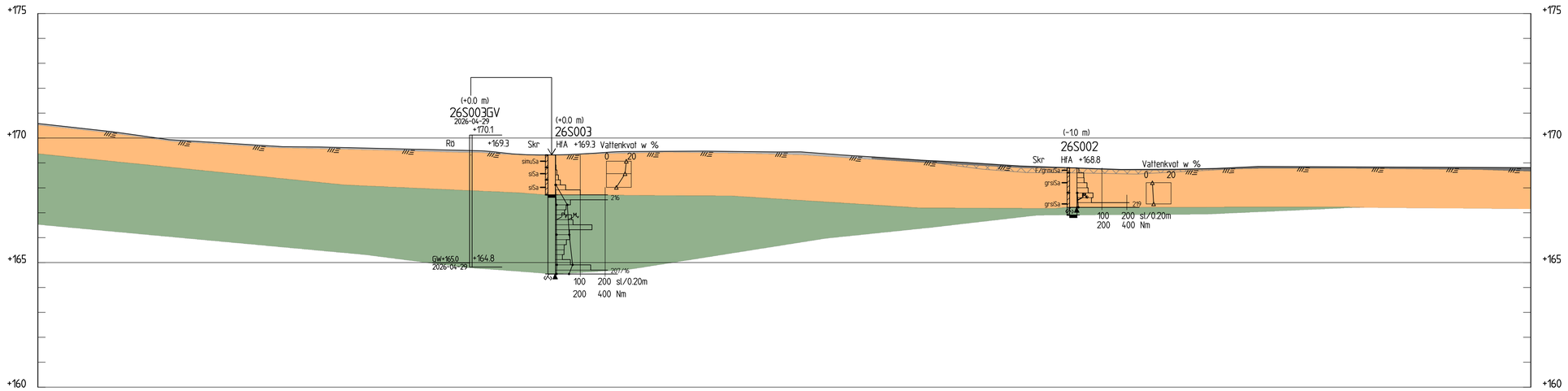
TOLKAD BERGYTA

SKALA	A1	NUMMER	BET
1:400		G-10-1-003	



TOLKAD SEKTION A-A

1: 100



TOLKAD SEKTION B-B

1: 100

ANMÄRKNINGAR

RITNING AVSEDD ENDAST FÖR REDOVISNING AV GEOTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR.
GEOTEKNISKA BETECKNINGAR SE SGF`S BETECKNINGSBLAD VERSION 2001:2
www.sgf.net

KOORDINATSYSTEM: SWEREF 99 15 00
HÖJDSYSTEM: RH 2000

RITNINGEN INNEHÅLLER FÄLTTOLKNING VID SKRUVPROVTAGNING, DESSA UPPDATERAS MED LABORATIONSRESULTAT DÄR DETTA FINNS.

(-x,x m) SAMT (+x,x m) HÄNVISAR OM UNDERSÖKNINGSPUNKTER LIGGER x,x METER FRAMFÖR RESPEKTIVE BAKOM SEKTIONSMITT. DETTA FÖRKLARAR VARFÖR VISSA UNDERSÖKNINGSPUNKTER REDOVISAS OVAN SAMT UNDER MARKYTANS NIVÅ I SEKTIONSRITNINGAR.

UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

SWECSA HAR UTFÖRT GEOTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR 26S001 TILL 26S007 SAMT 26S008H TILL 26S011H UNDER APRIL 2026.

FÖRKLARING

- BEFINTLIG MARKYTA
- FYLLNING
- MULLJORD
- ASFALT
- TORV
- SANDJORD
- GRUS
- SILTJORD
- FRIKTIONSJORD

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	DATUM	SIGN

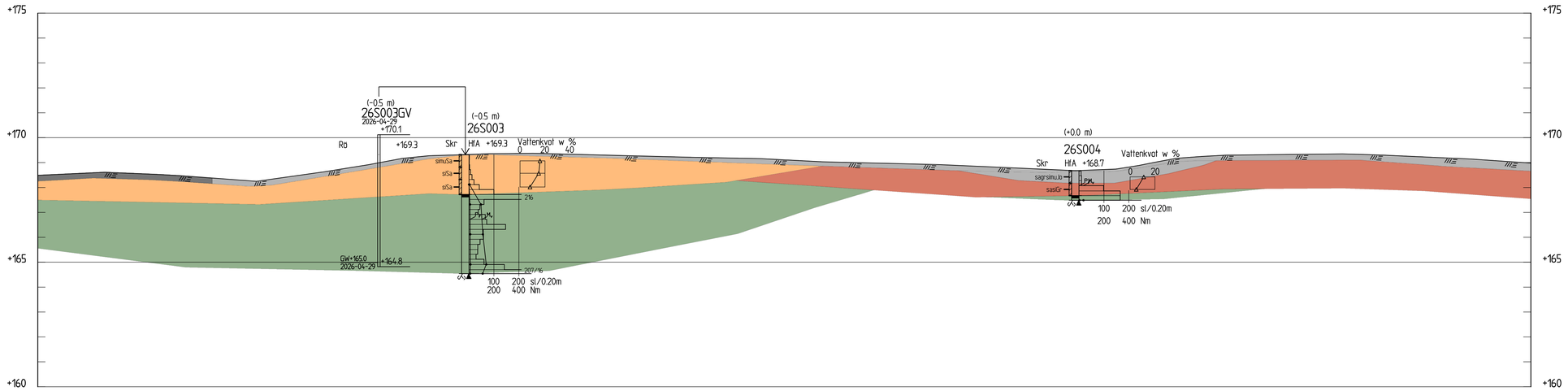
ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA,SKOLA OCH SPORTHALL
VÖFAB

SWECSA AB
KLAMMERDAMMSG 8
302 42 HALMSTAD
Mejl: info@swecsa.se
www.swecsa.se

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTRUERAD AV	HANDLÄGGARE
2026007	M. SINGH	ROBERT PREISZ
DATUM	ANSVARIG	
2026-05-15	DANIEL DICKAS	

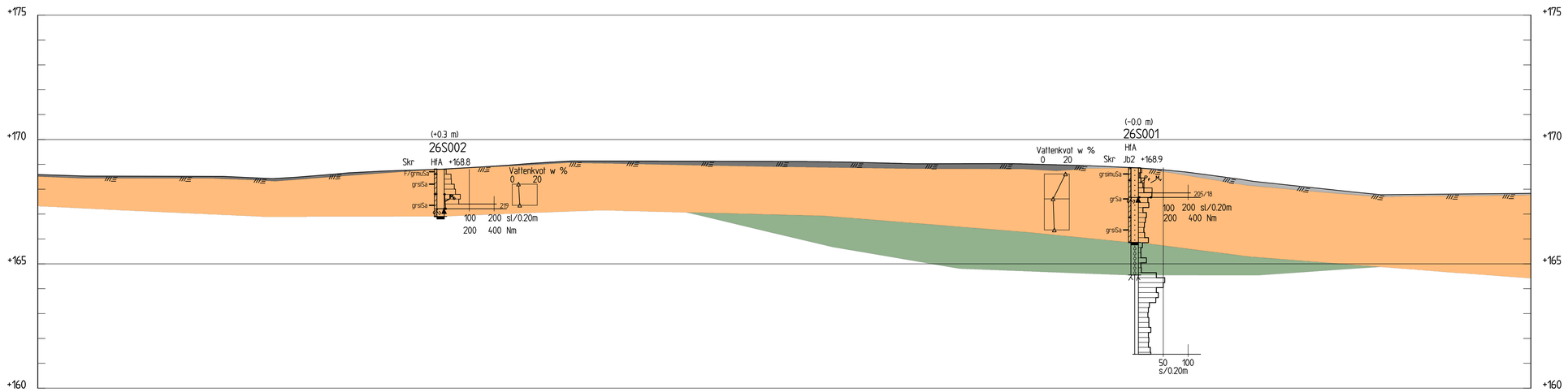
ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA, SKOLA OCH SPORTHALL
SEKTIONRITNING
TOLKAD SEKTION A-A, OCH B-B

SKALA	A1	NUMMER	BET
1:100		G-10-2-011	



TOLKAD SEKTION C-C

1: 100



TOLKAD SEKTION D-D

1: 100

ANMÄRKNINGAR

RITNING AVSEDD ENDAST FÖR REDOVISNING AV GEOTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR.
GEOTEKNISKA BETECKNINGAR SE SGF`S BETECKNINGSBLAD VERSION 2001:2
www.sgf.net

KOORDINATSYSTEM: SWEREF 99 15 00
HÖJDSYSTEM: RH 2000

RITNINGEN INNEHÅLLER FÄLTTOLKNING VID SKRUVPROVTAGNING, DESSA UPPDATERAS MED LABORATIONSRESULTAT DÄR DETTA FINNS.

(-x,x m) SAMT (+x,x m) HÄNVISAR OM UNDERSÖKNINGSPUNKTER LIGGER x,x METER FRAMFÖR RESPEKTIVE BAKOM SEKTIONSMITT. DETTA FÖRKLARAR VARFÖR VISSA UNDERSÖKNINGSPUNKTER REDOVISAS OVAN SAMT UNDER MARKYTANS NIVÅ I SEKTIONSRITNINGAR.

UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

SWECSA HAR UTFÖRT GEOTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR 26S001 TILL 26S007 SAMT 26S008H TILL 26S011H UNDER APRIL 2026.

FÖRKLARING

- BEFINTLIG MARKYTA
- FYLLNING
- MULLJORD
- ASFALT
- TORV
- SANDJORD
- GRUS
- SILTJORD
- FRIKTIONSJORD

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	DATUM	SIGN

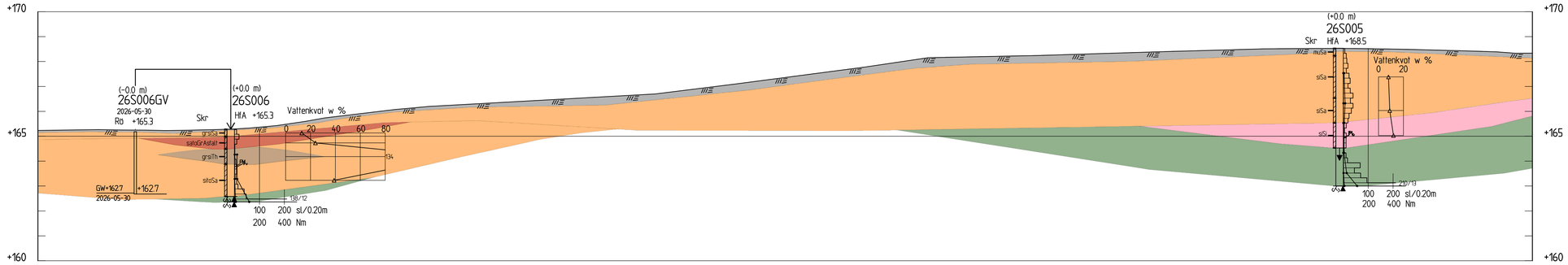
ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA,SKOLA OCH SPORTHALL
VÖFAB

SWECSA AB
KLAMMERDAMMSG 8
302 42 HALMSTAD
Mejl: info@swecsa.se
www.swecsa.se

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTRUERAD AV	HANDLÄGGARE
2026007	M. SINGH	ROBERT PREISZ
DATUM	ANSVARIG	
2026-05-15	DANIEL DICKAS	

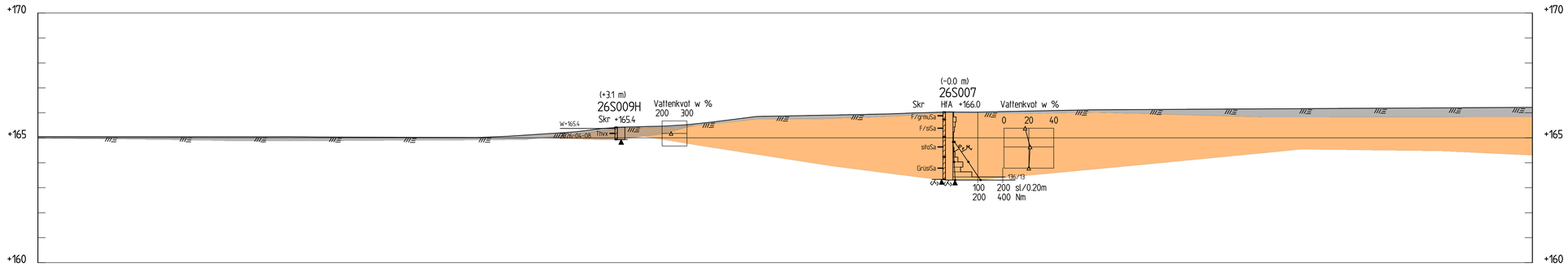
ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA, SKOLA OCH SPORTHALL
SEKTIONRITNING
TOLKAD SEKTION C-C OCH D-D

SKALA	A1	NUMMER	BET
1:100		G-10-2-012	



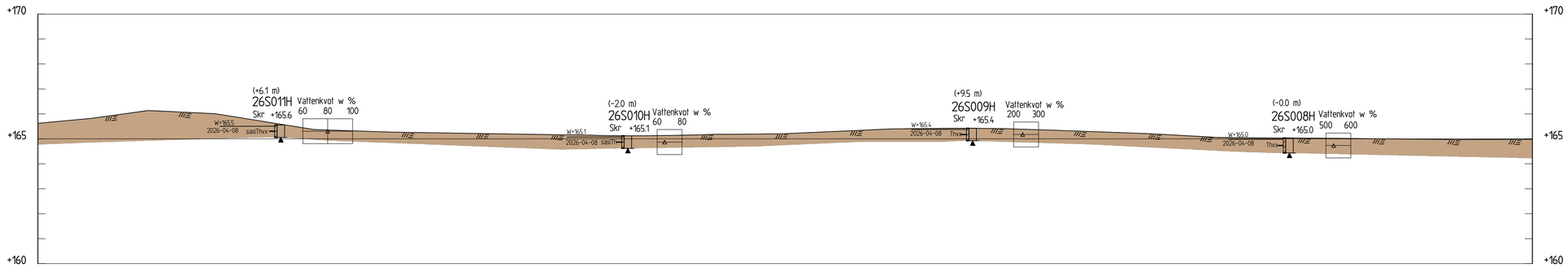
TOLKAD SEKTION E-E

1: 100



TOLKAD SEKTION F-F

1: 100



TOLKAD SEKTION G-G

H 1: 100 L 1: 200

ANMÄRKNINGAR

RITNING AVSEDD ENDAST FÖR REDOVISNING AV GEOTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR.
GEOTEKNISKA BETECKNINGAR SE SGF`S BETECKNINGSBLAD VERSION 2001:2
www.sgf.net

KOORDINATSYSTEM: SWEREF 99 15 00
HÖJDSYSTEM: RH 2000

RITNINGEN INNEHÅLLER FÄLTTOLKNING VID SKRUVPROVTAGNING, DESSA UPPDATERAS MED LABORATIONSRESULTAT DÄR DETTA FINNS.

(-x,x m) SAMT (+x,x m) HÄNVISAR OM UNDERSÖKNINGSPUNKTER LIGGER x,x METER FRAMFÖR RESPEKTIVE BAKOM SEKTIONSMITT. DETTA FÖRKLARAR VARFÖR VISSA UNDERSÖKNINGSPUNKTER REDOVISAS OVAN SAMT UNDER MARKYTANS NIVÅ I SEKTIONSRITNINGAR.

UTFÖRDA UNDERSÖKNINGAR

SWECSA HAR UTFÖRT GEOTEKNISKA UNDERSÖKNINGAR 26S001 TILL 26S007 SAMT 26S008H TILL 26S011H UNDER APRIL 2026.

FÖRKLARING

- BEFINTLIG MARKYTA
- FYLLNING
- MULLJORD
- ASFALT
- TORV
- SANDJORD
- GRUS
- SILTJORD
- FRIKTIONSJORD

BET	ANT	ÄNDRINGEN AVSER	DATUM	SIGN

ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA,SKOLA OCH SPORTHALL
VÖFAB

SWECSA AB
KLAMMERDAMMSG 8
302 42 HALMSTAD
Mejl: info@swecsa.se
www.swecsa.se

SWECSA

UPPDRAG NR	RITAD/KONSTRUERAD AV	HANDLÄGGARE
2026007	M. SINGH	ROBERT PREISZ
DATUM	ANSVARIG	
2026-05-15	DANIEL DICKAS	

ÅRYD NYBYGGNAD FÖRSKOLA, SKOLA OCH SPORTHALL
SEKTIONRITNING
TOLKAD SEKTION E-E, F-F OCH G-G

SKALA		NUMMER	BET
SE I RITNING	A1	G-10-2-013	