

GEOSIGMA

Grap 17297

Tekniskt PM – Geoteknik

Ulfsbergsgården, Tullinge

Geosigma AB

Sebastian Agerberg

Stockholm 2017-11-22

GEOSIGMA		SYSTEM FÖR KVALITETSLEDNING		
Uppdragsledare Helena Thulé	Uppdragsnr 604999	Grän nr 17297	Version 1.0	Antal sidor 6
Beställare FB Bostad AB	Beställares referens			Antal bilagor 0
Rapporttitel Tekniskt PM – Geoteknik Ulfsbergsgården, Tullinge				
Författad av Sebastian Agerberg		Datum 2017-11-22		
Granskad av Tomislav Polugic		Datum 2017-11-22		
GEOSIGMA AB www.geosigma.se geosigma@geosigma.se Bankgiro: 5331 - 7020 PlusGiro: 417 14 72 - 6 Org.nr: 556412 - 7735	Uppsala Postadress Box 894, 751 08 Uppsala Besöksadress S:t Persgatan 6, Uppsala Tel: 010-482 88 00	Teknik & Innovation Seminariegatan 33 752 28 Uppsala Tel: 010-482 88 00	Göteborg Stora Badhusgatan 18-20 411 21 Göteborg Tel: 010-482 88 00	Stockholm Sankt Eriksgatan 113 113 43 Stockholm Tel: 010-482 88 00

Innehåll

1	Objekt och syfte.....	3
2	Underlag	3
3	Styrande dokument	3
4	Geotekniska förhållanden.....	4
5	Hydrogeologiska förhållanden	4
6	Dimensionerande parametrar	4
7	Stabilitet	4
8	Sättningar.....	5
9	Grundläggning.....	5
10	Schaktning	5
11	Slutsatser	6
12	Kompletterande utredning	6

1 Objekt och syfte

Geosigma AB har på uppdrag av FB Bostad AB genomfört en geoteknisk undersökning inför en ny detaljplan inom fastigheten Tullinge 16:121 (Ulfbergsgården) i Tullinge, Botkyrka kommun.

Syftet med undersökningen var att ta fram ett översiktligt geotekniskt underlag till den nya detaljplanen samt klargöra förutsättningarna för grundläggning av planerade bostadshus. Undersökningen har inriktats på att fastställa jordlagerföljden och jordlagrens geotekniska egenskaper med avseende på hållfasthet. Slutsatser har dragits berörande förutsättningar för grundläggning samt vilka kompletterande undersökningar som kan komma att krävas.

Radonundersökning utföres i samband med den geotekniska undersökningen och redovisas separat i Geosigma rapport nr 17288 "PM Radonriskundersökning, Ulfbergsgården, Tullinge".



Figur 1 Översiktsbild hämtad från Eniro (2017), aktuellt område markerad med svart ruta.

2 Underlag

Markteknisk undersökningsrapport, MUR rapportnummer 17296, daterad 2017-11-22.

3 Styrande dokument

De styrande dokumenten för arbetet med de geotekniska undersökningarna är:

- IEG Rapport 2:2008, Rev 2, Tillämpningsdokument – Grunder.
- TK Geo 13, Trafikverkets tekniska krav för geokonstruktioner
- AMA Anläggning 17

4 Geotekniska förhållanden

Undersökningsområdets markyta är kuperad och varierar mellan ca +37 och +30.

Marken i västra delen av området består av en höjd med 0- 4 meter tjockt lager av grusig sand eller morän ovan berg. Berg i dagen har noterats på ett fåtal ställen.

I östra delen av området består överst av ett ca 4 - 7 meter lager av löst packade sediment av omväxlande decimeter tjocka lager av fin sand och siltig lera. Under de lösa sedimenten ligger en fastare friktionsjord ovan berg som ligger mellan 5 och 14 meter under markytan.

Enstaka block har noterats vid sondering.

Bergytan lutar generellt mot nordöst och nivån varierar mellan +19 och +35.

5 Hydrogeologiska förhållanden

I två av de nyinstallerade grundvattenrören noterades en grundvatten yta på +33 respektive + 31 vid mätningen 6/11-2017. Det tredje grundvatten röret noterades vid samma mättillfälle som torrt ned till +30.

De noterade grundvattentyterna i rören (17GS01 och 17GS13) bedöms inte utgöra områdets generella grundvattennivå utan en tillfällig övregrundvatten yta bildad av tidigare kraftig nederbörd på mark med dålig infiltrering.

Grundvattensförhållandena i området bedöms variera kraftigt under året.

6 Dimensionerande parametrar

Tungheten är baserad på empiriska riktvärden i TK Geo 13 tabell 5.2-1.

För parametrar för dimensionering av geokonstruktioner och schakt, se Tabell 6.1.

Tabell 6.1. Parametrar för dimensionering

Jordlager	Djup [m]	Kar värde ϕ'_k [°]	Kar värde c_{uk} [kPa]	Tunghet γ [kN/m ³]
grSa	0 – 4	35	-	18
siSa	0 – 7	31	-	18
siLe	1 – 7	-	20	17
Fr/Mn	4 – 14	36	-	20

7 Stabilitet

Inom området vid de planerade byggandena bedöms totalstabilitet som tillfredställande.

8 Sättningar

Ingen särskild sättningsutredning har gjorts. Leran är fast och bedöms inte vara sättningsbenägen för gator och ledningar.

9 Grundläggning

Inom området kan flera grundläggnings metoder bli aktuella. Inom området finns två distinkta olika jordartsförhållanden mellan östra och västra delen (se skilje linje i ritning 160G1101). Kompletterande undersökningar kan krävas när ett färdigt konstruktionsförslag finns.

Gator och ledningar bedöms kunna anläggas utan särskilda restriktioner.

I västra delen med fast friktionsjord eller morän kan grundläggning ske med platta på mark. Bergschakt kan komma att krävas.

I östra delen kan grundläggning ske på platta på mark om planerade byggnaders konstruktion kan tolerera mindre sättningar. Grundläggning bedöms kunna ske på en förstärkt markbädd efter en utskiftning av översta metern befintlig jord ersatt av packat krossmaterial.

Byggnaderna kan även väljas att grundläggas på pålar, slagna eller borrhade till berg. På längderna bedöms då blir då 4 – 14 meter under befintlig markyta. Specifika pållängder för enskilda byggnader kan erhållas från sektioner.

Schaktbotten och slänter ska besiktas av geoteknisk sakkunnig.

Packning och fyllnadsmaterial skall väljas och utföras enligt gällande Anläggnings AMA.

10 Schaktning

Vid schakt i området skall man beakta att det förekommer silt i jorden, vilket innebär att jorden får flytegenskaper i samband med nederbörd och under eventuell grundvattenytan.

All schaktning ska utföras i enlighet med Anläggnings AMA 17 kap CBB samt Arbetsmiljöverkets handbok "Schakta säkert". Släntlutning anpassas efter lokala förhållanden såsom jordlagerföljd och belastning intill schakt. Schakt i torrskorpa och friktionsjord kan utföras med en släntlutning i 2:1 ner till 2 m djup under befintlig markyta. Schaktslänter skall skyddas mot erosion.

Släntkrön ska ej belastas.

För djupare schakter, schakt i lös lera eller under grundvattennivå krävs samråd med geotekniskt sakkunnig.

Dimensionerande grundvattennivån kan antas till +30 utifrån denna undersökning till. Kompletterande undersökningar kan eventuellt fastslå än djupare grundvattennivå. Länshållning av schaktgrop ska förberedas för att hantera exempelvis regnvatten.

11 Slutsatser

Byggnader kan grundläggas på platta på mark och eventuellt pålar vid behov.

Inom det området, vid de planerade byggnader, bedöms ingen betydande risk för blocknedfall, ras, skred eller erosion förekomma.

Väster om området finns en brant slänt, ned mot Tullingesjön, vilken vid exploatering eller annan störning får en betydande risk för blocknedfall och ras. Norr och söder om de planerade husen området förekommer skredbenägna jordar i lutning.

Kompletterande utredningar kan behövas för att besvara specifika frågor när ett färdigt konstruktionsförslag finns.

Schaktbotten och slänter skall besiktas av geotekniskt sakkunnig.

12 Kompletterande utredning

Alla arbeten skall bedrivas med sådan försiktighet att eventuella ledningar och kablar samt närliggande byggnader och anläggningar inte skadas. Riskanalys för vibrationsalstrande arbete, ex. pålning och packning skall tas fram.

Grundvattnet bör mätas inför, under och efter entreprenaden.