



EDIN  
GEOTEKNIK AB  
GEOTEKNIKER & GEOKONSTRUKTÖR

PM GEOTEKNIK

Ansvarig geotekniker

Jonas Edin

Telefon

070 – 256 52 54

E-post

[jonas@edingeo.se](mailto:jonas@edingeo.se)

Datum

2026-03-02

Projektnummer

101-007

Beställare

Ånge kommun

Beställare, kontaktuppgift

Claes Rogander

[claes.rogander@ange.se](mailto:claes.rogander@ange.se)

**Titel: PM Geoteknik Detaljplan Ångebyn (ÅNGE 31:28 m.fl.)**

Handling: PM Geoteknik

Status: GÄLLANDE

Datum: 2026-03-02

Revidering nr -

Revideringsdatum -

Revidering Avser

- -

Uppdragsansvarig

Jonas Edin

Ansvarig geotekniker

Jonas Edin

2026-03-02

2026-03-02



## Innehållsförteckning

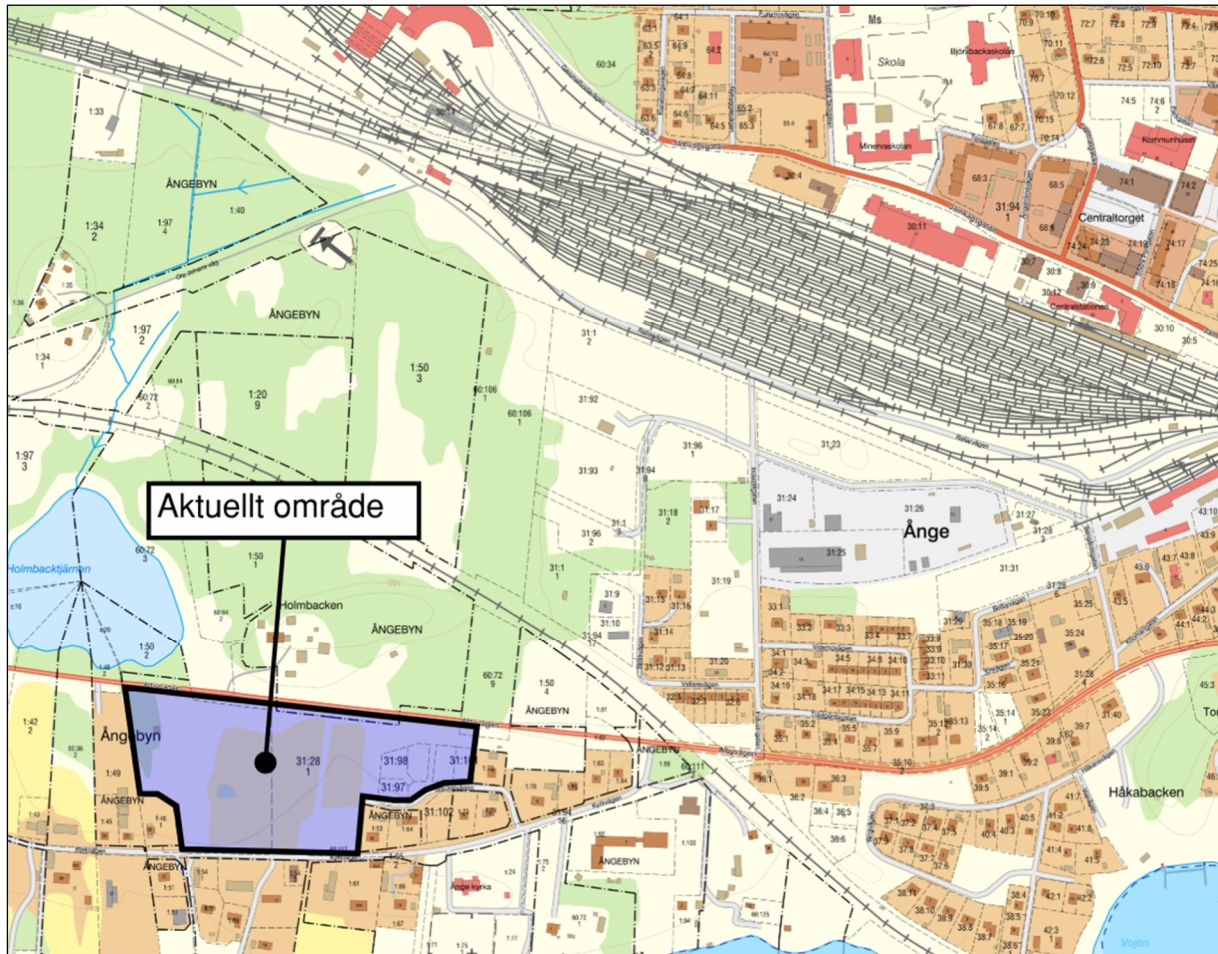
|          |   |          |
|----------|---|----------|
| <b>1</b> | <b>UPPDRAG OCH OBJEKT .....</b>                     | <b>3</b> |
| <b>2</b> | <b>SYFTE OCH ÄNDAMÅL .....</b>                      | <b>3</b> |
| <b>3</b> | <b>UNDERLAG .....</b>                               | <b>4</b> |
| <b>4</b> | <b>STYRANDE DOKUMENT .....</b>                      | <b>4</b> |
| <b>5</b> | <b>GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN .....</b>               | <b>4</b> |
| 5.1      | JORDARTSKARTA .....                                 | 4        |
| 5.2      | GEOTEKNISKA FÖRHÅLLANDEN AKTUELL UNDERSÖKNING ..... | 4        |
| <b>6</b> | <b>REKOMMENDATIONER .....</b>                       | <b>6</b> |
| 6.1      | GRUNDLÄGGNINGSFÖRHÅLLANDEN .....                    | 6        |
| 6.2      | SÄTTNINGAR .....                                    | 6        |
| 6.3      | STABILITET OCH EROSION .....                        | 6        |
| 6.4      | ANLÄGGNING AV HÅRDGJORDA YTOR .....                 | 7        |
| <b>7</b> | <b>REKOMMENDATIONER OM FORTSATT ARBETE .....</b>    | <b>7</b> |



## 1 Uppdrag och objekt

På uppdrag av Ånge kommun har Edin Geoteknik AB upprättat detta PM Geoteknik för fastighet Del av ÅNGE 31:28, ÅNGE 31:97, ÅNGE 31:98, ÅNGE 31:99 och ÅNGE 31:101, Ånge kommun.

Området ligger ca 1 km sydväst om Ånge centrum. Området begränsas i norr av Albyvägen (väg 83) samt i söder av Kyrkvägen. Se figur 1 nedan för översiktlig planskiss.



Figur 1. Planöversikt av aktuellt område markerat i blått.

## 2 Syfte och ändamål

Syftet med detta PM Geoteknik är att tillhandahålla ett geotekniskt underlag för fortsatt detaljplaneprocess.

Huvudfokus för upprättat PM Geoteknik är att:

- Beskriva de geotekniska förhållandena inom aktuellt område (jord-, berg- och grundvattenförhållanden).
- Tillhandahålla rekommendationer och förslag till grundläggning av byggnadsverk.
- Upplysa om eventuella geotekniska risker inom området (ras, skred, erosion, skadliga sättningar, bärighetsbrott etc.)



### 3 Underlag

Underlag till detta PM Geoteknik är följande:

1. Markteknisk undersökningsrapport (MUR), daterad 2025-12-30, upprättad av Edin Geoteknik AB

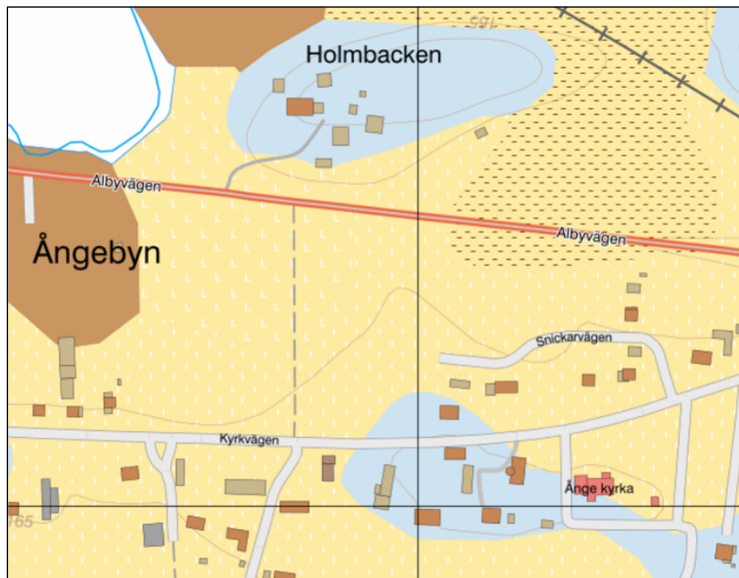
### 4 Styrande dokument

2. Eurokod 7, SS-EN 1997:1 och 1997:2 med tillhörande nationella bilagor
3. BFS 2022:4 EKS12
4. AMA Anläggning 23
5. TK GEO 13 v.2 TDOK

### 5 Geotekniska förhållanden

#### 5.1 Jordartskarta

Enligt jordartskartan består jordlagren i huvudsak av lera och silt. I områdets västra del kan torv förekomma samt även vid områdets nordöstra del finns ett mindre parti där osammanhängande torvlager kan förekomma ytligt. Leran och silten underlagras sannolikt av friktionsjord av morän. Se figur 2 nedan för urklipp ur jordartskartan



Figur 2. Urklipp ur jordartskartan för "Ångebyn".

#### 5.2 Geotekniska förhållanden aktuell undersökning

Utförd geoteknisk undersökning [1] bekräftar till stora delar information och underlag enligt tillgänglig jordartskarta.

Jordlagren består generellt av ett tunnare lager **Mulljord** som underlagras av siltig **Lera**. Den siltiga lerans mäktighet varierar mellan ca 0,4 och 2,5 m där de övre delarna har torrskorpekaraktär. I



områdets östra del har gytta påträffats. Leran underlagras av fastare friktionsjord sannolikt bestående av **Morän** med mäktigheter varierande mellan ca 4 – 8 m där stopp med hejarsondering inträffat.

Grundvattenytan har uppmätts i två installerade grundvattenrör och varierar mellan 0,4 – 4,3 m under befintlig markyta.

Tabell 1 nedan visar den naturligt avlagrade jordens tolkade materialparametrar (valt värde).

Tabell 1. Tolkade materialparametrar (valt värde).

| Material             | Mäktighet [m] | Materialtyp TK Geo 13 | Tjälklass TK Geo 13 | Tunghet [kN/m <sup>3</sup> ] | Friktionsvinkel/Odrän. Skjuvhållfasthet [°] / [kPa] | E-modul [MPa] |
|----------------------|---------------|-----------------------|---------------------|------------------------------|---|---------------|
| Lera                 | 0,4 – 2,5     | 5A                    | 4                   | 18/8                         | 10–30 kPa   | >1            |
| Gyttja (östra delen) | 1,0–1,5       | 6A                    | 3                   | 15/5                         | 5–10 kPa  | <1            |
| Friktionsjord        | 4,0 – 8,0     | 4A                    | 3                   | 20/12                        | 35°   | 15            |

Grund- och geokonstruktioner bedöms kunna dimensioneras och utformas i säkerhetsklass 2 (SK2) samt geoteknisk kategori 2 (GK2). Vid detaljerad dimensionering ska val av säkerhetsklass och geoteknisk kategori omprövas.

För dimensionering i brott- och bruksgränstillstånd väljs dimensionerande värden enligt:

$$X_d := \frac{1}{\gamma_M} \cdot \eta \cdot X_{valt}$$

$X_d$  = Dimensionerande värde

$\gamma_M$  = Fast partialkoefficient för materialparametrar

$\eta$  = Omräkningsfaktor

$X_{valt}$  = Valt värde på materialparameter

I dagsläget bedöms partialkoefficienter och omräkningsfaktor enligt tabell 2 nedan. Observera att omräkningsfaktor ska omvärderas av ansvarig geokonstruktör vid detaljerad dimensionering.

Tabell 2. Partialkoefficienter och omräkningsfaktor för materialparametrar.

| Materialparameter          | Symbol      | Värde på $\gamma_m$ |
|----------------------------|-------------|---------------------|
| Friktionsvinkel            | $\phi$      | 1,3                 |
| Odränerad skjuvhållfasthet | $\tau_{fu}$ | 1,5                 |
| Tunghet                    | $\rho$      | 1,0                 |
| Elasticitetsmodul          | E           | 1,0                 |
| Omräkningsfaktor           | $\eta$      | 0,6                 |



## 6 Rekommendationer

Dessa rekommendationer avser det aktuella undersökningsområdet och ska utgöra underlag inför vidare detaljprojektering samt som bedömningsgrund i den fortsatta detaljplaneprocessen. Dokumentet får inte användas som direkt projekteringsunderlag, då kompletterande geotekniska undersökningar bedöms nödvändiga vid mer detaljerad projektering.

### 6.1 Grundläggningsförhållanden

De lösa jordlagrens mäktighet är begränsade till ca 0,4–2,5 m vilket innebär att dessa lösa jordlager rekommenderas att skiftas ur vid grundläggning.

För att förhindra skadliga sättningar samt för att säkerställa stabilitet rekommenderas att byggnader grundläggs med utskiftning av lera, silt och gyttja ner till fastare friktionsjord. Grundläggning kan därefter ske med plattgrundläggning (separata eller hel platta). Vid tyngre byggnader och/eller för höga punktlaster kan stödpålning bli aktuellt.

All ytlig organisk jord av mulljord/vegetationstäckte ska schaktas ur innan grundläggning kan utföras.

Om grundläggning utförs efter utskiftning av lösa jordlager kan det i detta skede förutsättas att det dimensionerande maximala grundtrycket får uppgå till  $q_d=200$  kPa.

Det kommer krävas kompletterande geotekniska undersökningar för fortsatt detaljprojektering (se kapitel 7 för rekommendationer).

### 6.2 Sättningar

Lera är en sättningsbenägen jordart och risk för skadliga sättningar kommer finnas om ytterligare last påförs leran. Lerans deformationsegenskaper är ej undersökt inom ramen för detta uppdrag, däremot har översiktliga sättningsberäkningar utförts och sammanställs i tabell 3 nedan. Sättningsberäkningarna utgår från empiriska värden, att lasten ej sprids nämnvärt genom jordprofilen och beräkningar ska endast anses vara vägledande.

Tabell 3. Översiktliga sättningsberäkningar.

| Last [kPa]   | Sättning [cm] |
|--|---------------|
| 10 kPa (ca 0,5 m uppfyllnad)   | 2–3 cm        |
| 20 kPa (ca 1,0 m uppfyllnad)   | 4–6 cm        |
| 30 kPa (ca 1,5 m uppfyllnad)   | 6–8 cm        |
| 50 kPa (ca 2,5 m uppfyllnad)   | 8–15 cm       |
| 60 kPa (ca 3,0 m uppfyllnad), vilket även är ett likvärdigt grundtrycksvärde för plintar och sulor vid byggnader med 2–3 våningar. | 15–20 cm      |

Om byggnader grundläggs genom utskiftning av lera ner till fastare friktionsjord bedöms risken för skadliga sättningar elimineras.

### 6.3 Stabilitet och erosion

Om grundläggning sker enligt rekommendationer enligt kapitel 6.1 och 6.2 ovan bedöms stabiliteten vara tillfredsställande.

Permanent slänter i naturlig jord rekommenderas att luta max 1:3. Det kan även krävas erosionsskydd för att förhindra ytlig erosion av permanenta slänter.



#### 6.4 Anläggning av hårdgjorda ytor

Vid anläggande av hårdgjorda ytor ska all organisk jord schaktas ur (mulljord, vegetationstäck) under planerade ytor. Dimensionering och utförande av hårdgjorda ytor ska beakta att förekommande jordar är mycket tjälfarliga.

### 7 Rekommendationer om fortsatt arbete

För fortsatt arbete i detaljerande skeden föreslås följande kompletterande geotekniska fältarbeten och utredningar

- Kompletterande geoteknisk undersökning inför detaljprojektering av enskilda byggnader och anläggningar
- Dagvattenutredning för att säkerställa områdets dagvattenhantering och projektering av avrinning.