

VA NOTAT- OMRÅDEPLAN VA OVERVIK

Til: Østbyen Utvikling AS v/ Geir Saltvik
Kopi: -
Fra: Structor Trondheim v/ Vegard Robinson Myklebostad
Oppdrag: Områdeplan VA Overvik
Dato: 08.04.22
Notat/rev.nr.: VA NOT. 0-01
Emne: Områdeplan VA

Revisjon	Dato	Revisjonen gjelder	For Structor	
O-01	08.04.22	Førstegangs revisjon, områdeplan VA Overvik	Oppdragsleder	BBI
O-02	09.09.22	Overordnet plan B1 nord og B2 skilt ut i eget dokument NOT. O-02	Utarbeidet av	VRM
			Kontrollert av	BBI

Innhold

1	Bakgrunn	2
2	Retningslinjer og forutsetninger	2
3	Eksisterende anlegg.....	2
4	Planlagt anlegg	2
4.1	Planlagt anlegg vann.....	3
4.1.1	Eksisterende VL300	3
4.1.2	Tilknytning til kommunalt vannsystem	3
4.1.3	Forbruksvann.....	3
4.1.4	Slokkevann og sprinklervann.....	4
4.2	Planlagt anlegg spillvann	4
4.2.1	Sjøskogbekken APS.....	4
4.2.2	Dimensjonerende spillvannsmengder.....	5
4.3	Planlagt anlegg overvann	5
4.3.1	Bekk, flomveg og kulvert	5
4.3.2	Ledningsanlegg	5
4.3.3	Lokal overvannshåndtering – Fordrøyningsanlegg	6
5	Avfallssug og fjernvarme	6
6	Tverrsnitt i hovedveg.....	6

1 Bakgrunn

Structor Trondheim AS er engasjert av Østbyen Utvikling AS til å lage områdeplan VA som vedlegg til detaljreguleringsplaner for planlagt utbygging av delfelter på planområdet Overvik.

Planområdet skal i flere delfelter reguleres til hovedsakelig boligformål med tilhørende vegformål. Det planlegges etablert infrastruktur for VA, avfallssug og fjernvarme i vegbanen o_KV1 som fordeles til, og betjener øvrige delfelter på Overvik. I tillegg skal vegbanen delvis fungere som flomveg.

2 Retningslinjer og forutsetninger

Løsninger beskrevet i dette notatet med vedlegg er basert på krav i Trondheim kommunes VA-norm (www.va-norm.no), spesielt vedlegg 13 Krav til innhold i overordnet VA-plan.

Overordnet VA- plan er utarbeidet på følgende grunnlag:

- VA kart datert 15.02.2019 mottatt fra Trondheim kommune, Bydrift.
- Møte avholdt med Trondheim kommune kommunalteknikk v. Olav Nilssen 12.09.19 ang. VA områdeplan for Overvik
- Møte avholdt med Trondheim kommune kommunalteknikk ang. hovedføringer VA i hovedveg, avholdt 24.11.20 og 21.01.21.
- Møte avholdt med Trondheim kommune ang. ROS-analyse for VL300, avholdt 27.01.21.
- «ROS-analyse DN 300 Vannledning i hovedveg på Overvik».
- Befaring og innmålinger på planområdet utført 17.09.2019.
- Plankart/situasjonsplan oversendt av Overvik Utvikling AS datert 25.03.22.
- Asbuilt- og arbeidstegninger for planlagt/utført VA anlegg for delfelt B1 og B1 sør.
- Overvik Områdeplan datert 05.02.16 med tilhørende notat datert 18.12.16 utarbeidet av Asplan Viak.
- «Flomutredning Sjøskogbekken» datert 14.03.22 utarbeidet av Rambøll med tilhørende geoteknisk notat.
- H-not.01 Overvik - Områdeplan flom og flomveger

3 Eksisterende anlegg

Eksisterende VA-anlegg på planområdet består av VA etablert for delfelt B1, bekkelukking og overvannsledninger i jordbruksareal, enkelte stikkledninger til eksisterende bebyggelse, og en VL300 hovedvannledning som krysser planområdet.

4 Planlagt anlegg

Hovedvegen på Overvik vil være hoved adkomstveg for planlagt utbygging av planområdet Overvik. Hovedtrasé for framføring av VA og avfallssug anlegges i vegbanen med fordeling til de ulike delfelter på planområdet.

4.1 Planlagt anlegg vann

4.1.1 Eksisterende VL300

Eksisterende VL300 som krysser planområdet omlegges, foreslått trasé er vist i tegning HB001. Det skal ved VL300 anlegges en 10,3 meter bred hensynssone, 5 meter på hver side av rørledning. Det skal ved tiltak/bygninger innenfor hensynssonene utføres en ROS-analyse. Trasé for VL300 og terrenget over lednings, skal velges og utformes slik at det ved et evt. ledningsbrudd finnes en flomveg for trygg bortledning av vann på terrenget. Prosjektering, og arbeid med og tilstøtende VL300 skal utføres iht. «ROS-analyse DN 300 Vannledning i hovedveg på Overvik».

4.1.2 Tilknytning til kommunalt vannsystem

Overvik foreslås tilknyttet kommunalt system som vist i tegning HB001. Øvre deler av feltet tilknyttes trykksone 150. Trondheim kommune ønsker ikke at trykksoner sammenkobles med trykkreduksjon, men det etableres kum i skillet mellom trykksoner for eventuell sammenkobling i nødstilfeller.

Vannsystemet skal utformes slik at det er 2- sidig forsyning via ringledninger. Forslag til ringledningssystem er vist i tegning HB001. Det må i detaljeringsfase i samråd med Trondheim kommune vurderes tilknytningspunkter og effekt på eksisterende system.

Nedre deler av planområdet Overvik ligger nær kote 40 i trykksone 150. Det skal sikres trykkreduksjon i bygg med trykk > 70 mvs, trykksone 110 mvs etableres for områder som ligger lavere enn ca. kote 60. Konsekvenser av trykkreduksjon for eksisterende boliger skal kontrolleres i detaljeringsfase

4.1.3 Forbruksvann

Det er foreløpig knyttet noe usikkerhet til totalt antall boenheter og arbeidsplasser på planområdet Overvik. I videre arbeid med detaljreguleringsplaner og tekniske VA-planer for delfelter kan antall boenheter nærmere bestemmes.

Foreløpig beregning tar utgangspunkt i følgende antall boenheter:

Delfelt	Boenheter
B1	180
B2	140
B3	180
B4	60
B5	320
B6	80
B7	200
B8	300
B9	120
Tunet	150
Totalt	1730

Vannmengder beregnes ut fra følgende variabler:

- 1730 boenheter med antatt 2,5 personekvalenter (pe) per boenhet
- 300 barnehageplasser
- 50 arbeidsplasser, inkludert arbeidsplasser tilknyttet barnehage.
- Maks døgnfaktor $f_{maks}=1,8$

- Maks timefaktor $k_{maks}=1,5$
- 200 l/døgn/pe
- 40 l/døgn/elev og barnehageplass
- 80 l/døgn/arbeidsplass

$$Q_{midlere} = 200 \frac{l}{pe} * (1730 * 2,5)pe + 40 \frac{l}{elev} * 300 + 80 \frac{l}{arbeidsplass} * 50$$
$$= 865000 + 12000 + 4000 = 1864000 \frac{l}{døgn} = 10,2 \frac{l}{s}$$
$$Q_{maks} = f_{max} * k_{max} * Q_{midlere} = \left(1,8 * 1,5 * 10,2 \frac{l}{s}\right) = 27,5 \frac{l}{s}$$

Det skal i detaljeringsfase gjøres en mer nøyaktig beregning av dimensjonerende vannmengder, og fordeling av boenheter mellom øvre og nedre trykksoner må vurderes.

4.1.4 Slokkevann og sprinklervann

I henhold til TEK17 §11-17 (2), vil det med blokkbebyggelse på planområdet være krav til tilgjengelig slokkevannsmengde på 50 l/s fordelt på 2 uttak i 25 - 50 meters avstand fra hoved angrepsveg.

Det skal på kommunale vannledninger sikres tilstrekkelig antall kummer med brannventil, og med tilstrekkelig antall avgreningspunkter for tilknytning av tilstøtende delfelter.

Endelig vurdering av om antall brannkummer er tilstrekkelig for å oppfylle krav iht. teknisk forskrift må avgjøres i detaljeringsfasen i samråd med brannrådgiver og TBRT.

Det antas at flere bygg og kjellere på planområdet skal utstyres med sprinkleranlegg. Det antas at sprinkleranlegg ikke skal behøve mengder større enn slokkevannsmengde på 50 l/s, og slokkevannsmengde er dermed dimensjonerende.

For å sikre tilstrekkelig trykk ved uttak av slokkevann i øvre deler av trykksone 150 mvs bør vannledning i veg anlegges som minimum DN225 PE.

Dimensjon og ledningsmateriale må i detaljeringsfase vurderes i samråd med Trondheim kommune.

4.2 Planlagt anlegg spillvann

Nye spillvannsledninger anlegges som vist i vedlagte tegninger. Spillvann fra planområdet ledes til Sjøskogbekken APS.

4.2.1 Sjøskogbekken APS

Sjøskogbekken APS er opplyst å ha begrenset kapasitet med mye registrert overløp. Eksisterende avløppspumpestasjon er begrenset av dimensjon på pumpeledning på utløp. Tiltak på selve pumpestasjonen vil derfor ha begrenset effekt for å øke kapasiteten. Trondheim kommune planlegger i de nærmeste årene separering av avløpssonene som ledes til Sjøskogbekken APS, og det vil derfor bli større restkapasitet på pumpestasjonen i framtiden.

Delfelt B1 er godkjent tilknyttet eksisterende system uten behov for tiltak på Sjøskogbekken APS.

Det skal ved søknad om teknisk godkjenning VA for øvrige delfelter gjøres en vurdering av restkapasitet i Sjøskogbekken APS, og beregning av dimensjonerende avløpsmengder. Tiltak på

eksisterende APS som øker pumpekapasiteten kan vurderes dersom separeringstiltak ikke har gitt tilstrekkelig restkapasitet.

4.2.2 Dimensjonerende spillvannsmengder

4.2.2.1 Totale spillvannsmengder

Iht. Trondheim kommune VA- norm benyttes dimensjonerende vannmengder som estimat på dimensjonerende spillvannsmengder. I tillegg skal det tas høyde for innlekkning av fremmedvann i spillvannsnettet, Q_{inf} . antas å være 20 % av $Q_{midlere}$. $Q_{midlere}$ er beregnet under punkt 4.1.3.

$$Q_{midlere} = 10,2 \text{ l/s}$$

$$Q_{maks\ spillvann} = f_{max} * k_{max} * Q_{midlere} + Q_{inf} = \left(1,8 * 1,5 * 10,2 \frac{\text{l}}{\text{s}}\right) + \left(0,20 * 10,2 \frac{\text{l}}{\text{s}}\right) \approx 29,6 \text{ l/s}$$

Spillvannsledninger foreslås anlagt i trasé og med dimensjoner som vist i tegning HB001.

4.3 Planlagt anlegg overvann

4.3.1 Bekk, flomveg og kulvert

4.3.1.1 Internt på planområdet Overvik

For bekk, flomveg og kulverter i/under hovedveg internt på planområdet Overvik, henvises det til dokumentet: «H-not.01 Overvik - Områdeplan flom og flomveger.» Flomveg internt på planområdet er av Trondheim kommune kommunalteknikk godkjent å delvis legges i rør i nordlige deler av Overvik. Tegning HB001 viser flomveger og kulverter i samsvar med H-not.01.

4.3.1.2 Nedstrøms planområdet Overvik

Nedstrøms planområdet går Sjøskogbekken i kulvert tilhørende Statens vegvesen under E6.

Det er i samråd med Trondheim kommune kommunalteknikk laget et forprosjekt som viser flomberegninger i eksisterende og framtidig situasjon, kapasitetsvurdering av eksisterende kulvert og bekketverrsnitt, og tiltak for oppdimensjonering av kulvert og flomveg nedstrøms planområdet Overvik. Det henvises til dokumentet «Flomutredning Sjøskogbekken» datert 14.03.22 utarbeidet av Rambøll med tilhørende geoteknisk notat.

4.3.2 Ledningsanlegg

Det legges overvannsledning i hele hovedvegens lengde for håndtering av overvann fra vegbanen og fra delfelter tilstøtende hovedvegen som det ikke lar seg gjøre å lede til Overvikbekken eller planlagt OV500 nord på planområdet Overvik.

Totalt vegareal er ca. 3,0 ha, inkludert grøntarealer i tilknytning til vegen. Det antas konservativt en avrenningskoeffisient på 0,80.

Dimensjoner angitt i tegning HB001 er beregnet med antatt fall på overvannsledning tilsvarende fall på vegen og med dimensjonerende vannmengder beregnet iht. Trondheim kommune VA- norm vedlegg 5.

OV500 anlagt nord for delfelt B1 forlenges mot vest til Charlottenlund minnelund i samråd med Trondheim kommune kommunalteknikk.

4.3.3 Lokal overvannshåndtering – Fordrøyningsanlegg

Overvann for hele planområdet Overvik skal fordrøyes iht. Trondheim kommunes VA-norm vedlegg 5. Overvann fra delfelter skal fordrøyes internt før tilknytning til kommunalt overvannssystem i hovedvegen eller før det slippes på Overvikbekken.

5 Avfallssug og fjernvarme

Det skal for planområdet Overvik etableres et eget stasjonært avfallssuganlegg med plassering av sentral som angitt i tegning HB001. Hovedtrasé for avfallssug foreslås etablert i hovedveg som vist i tegning HB001. Avfallssug skal planlegges iht. gjeldende renovasjonstekniske norm og teknisk godkjennes i egen søknad til Trondheim kommune kommunalteknikk.

Det planlegges eget fjernvarmeanlegg for planområdet Overvik. Plassering av fjernvarmesentral er ikke bestemt, men ledningsanlegg for VA og avfallssug i hovedveg må planlegge og legge til rette for plassering av fjernvarme.

6 Tverrsnitt i hovedveg

Hovedveg på Overvik reguleres og anlegges med mulighet for utvidelse med kollektivfelt. Infrastruktur i grunnen skal plasseres slik at ledninger og kummer ikke må omlegges eller flyttes, og skal anlegges slik at det ikke blir konflikt med kantstein i midlertidig eller regulert situasjon. Forslag til ledningstverrsnitt er vist i tegning HS001.

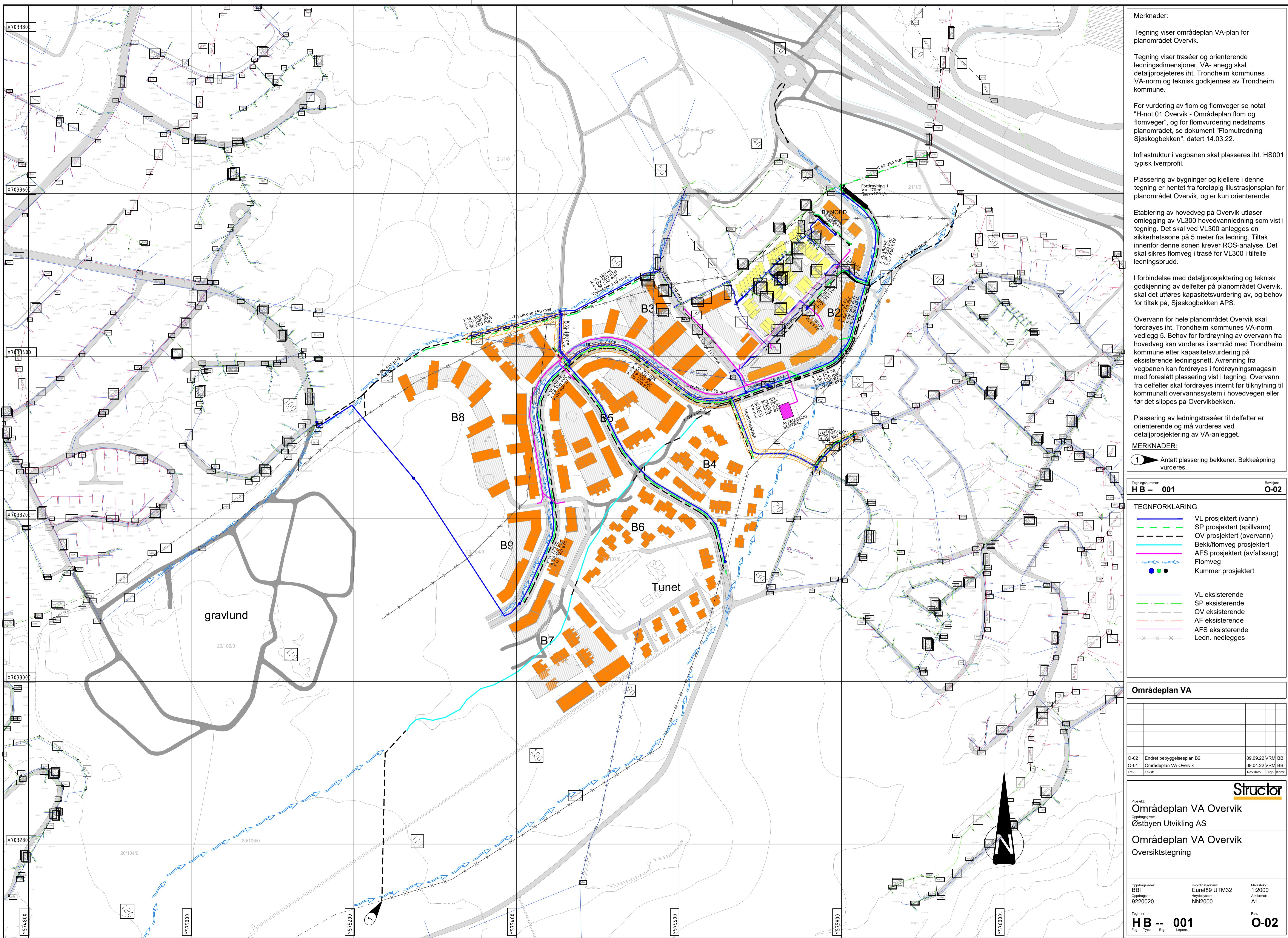
Vegard Robinson Myklebostad

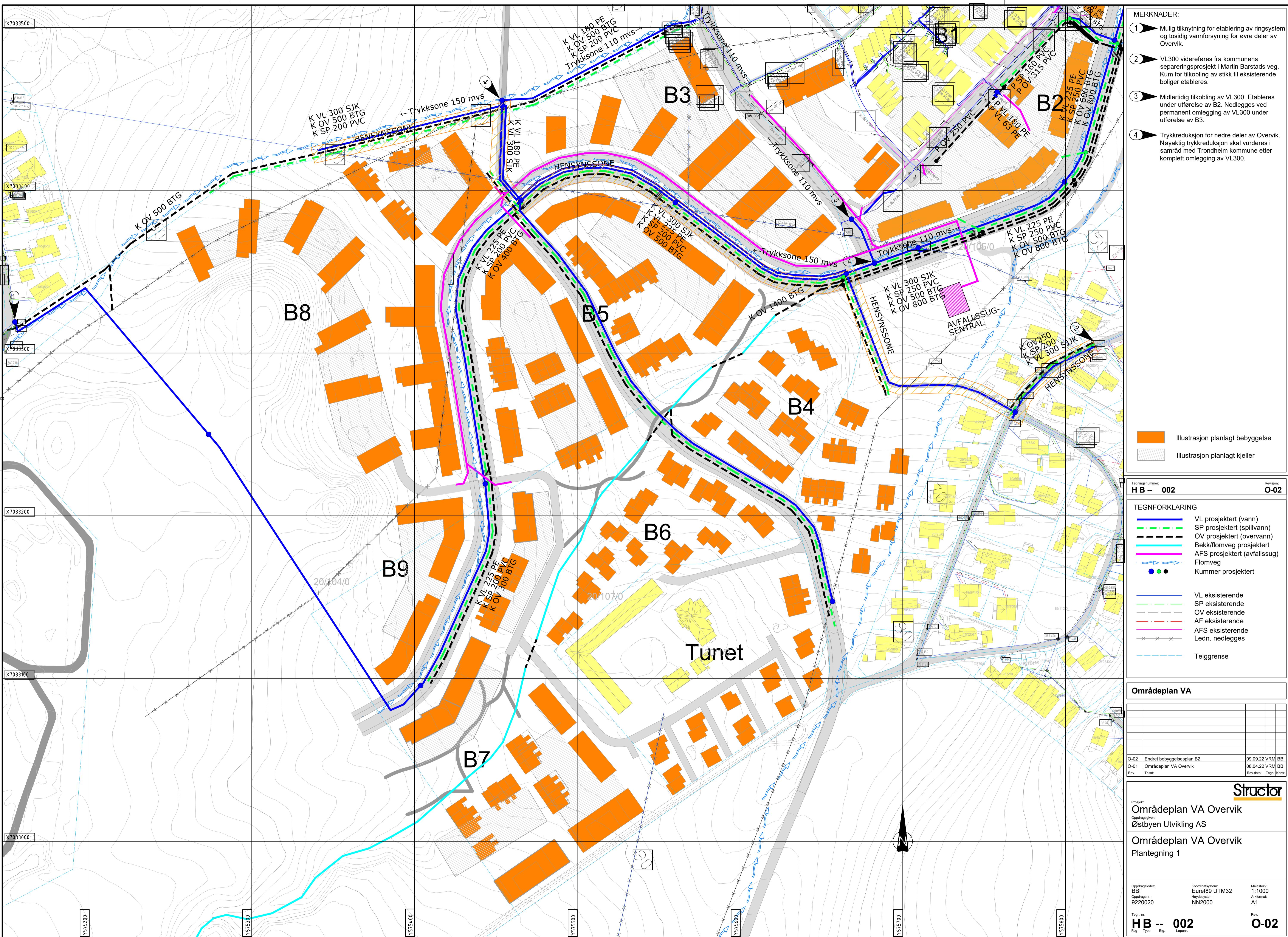
Rådgiver VA / Ingeniør

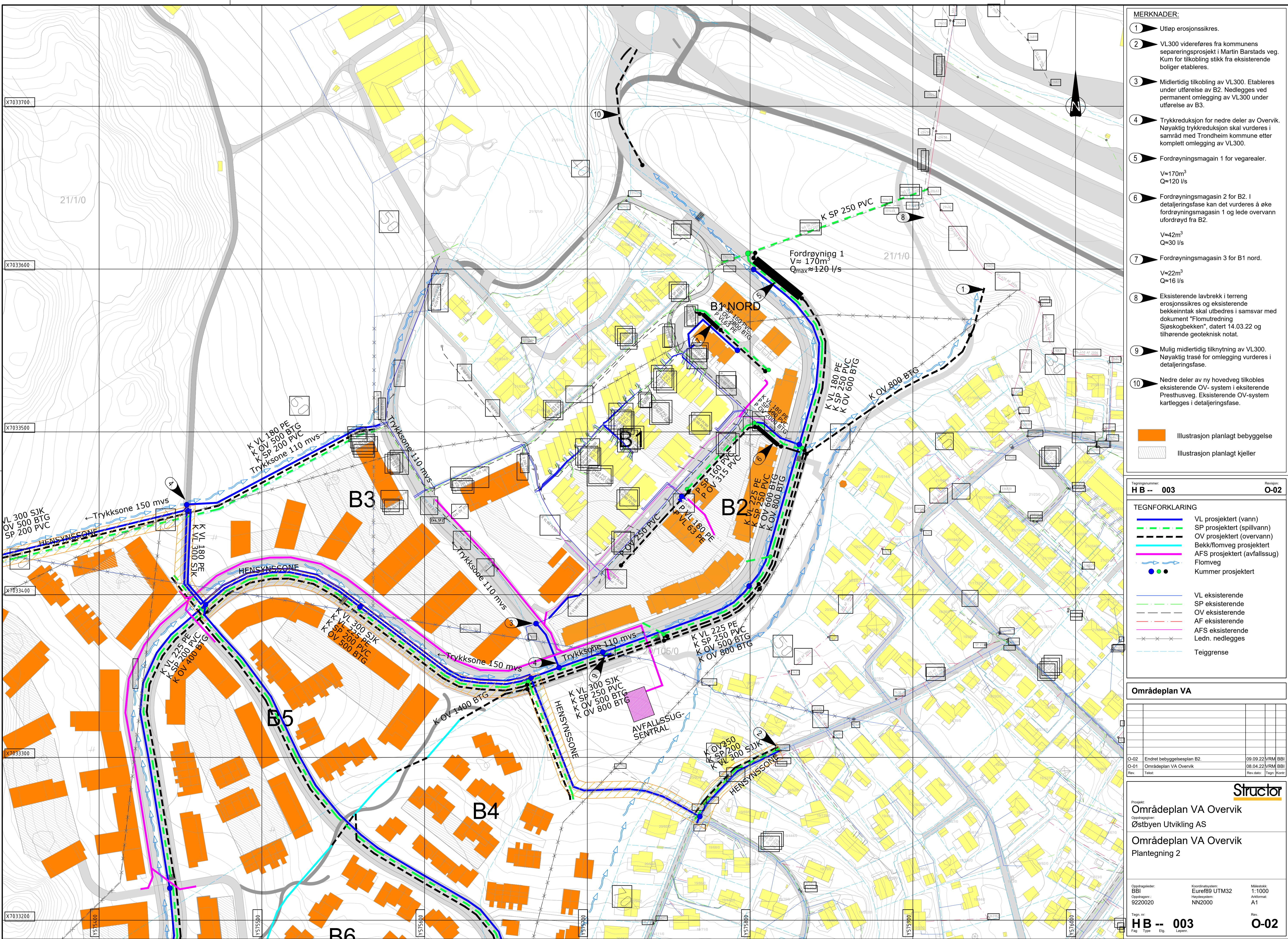


Vedlegg:

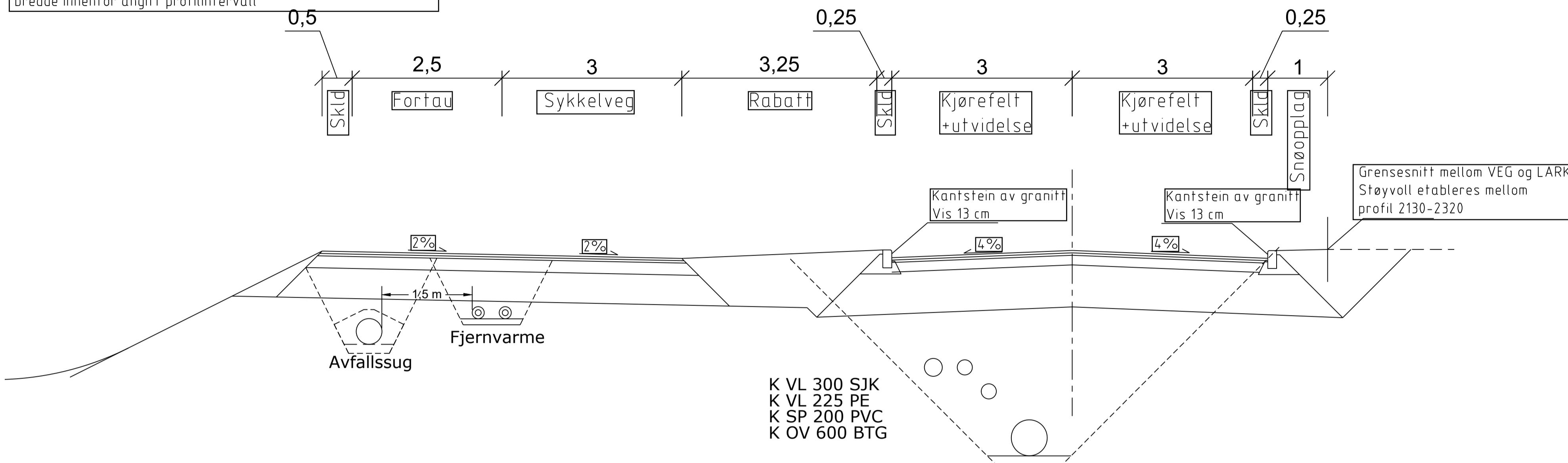
- Vedlegg 1: Tegning HB001, revisjon O-02
- Vedlegg 2: Tegning HB002, revisjon O-02
- Vedlegg 3: Tegning HB003, revisjon O-02
- Vedlegg 4: Tegning HS001, revisjon O-01



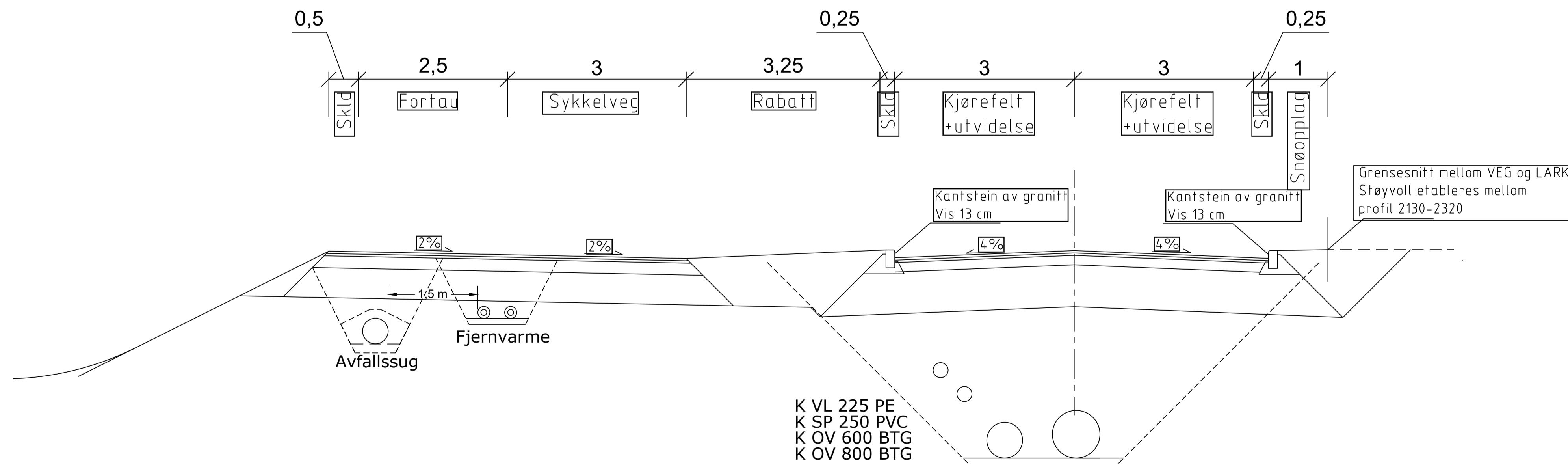




Normalprofil Overvik trase, o_KV1
Profil ca. 1500 - ca. 1800
Linje 39000
Snittegning viser VA-grøft med størst
bredde innenfor angitt profilintervall



Normalprofil Overvik trase, o_KV1
Profil ca. 1800 - 2400
Linje 39000
Snittegning viser VA-grøft med størst
bredde innenfor angitt profilintervall



Tegningsnummer: HS -- 001
Revision: O-01

Områdeplan VA

O-01 Områdeplan VA Overvik
Oppdragsgiver: Østbyen Utvikling AS

Prinsipp for infrastruktur i veg

Projekt: Områdeplan VA Overvik
Oppdragsgiver: Østbyen Utvikling AS
Områdeplan VA Overvik
Tverrprofil
Prinsipp for infrastruktur i veg
Oppdragleder: BBI
Oppdragsgiver: 9220020
Tegn. nr.: HS -- 001
Koordinatsystem: Euro89 UTM32
Høyde system: NN2000
Mildestikk: 1:50
Aksformat: A1
Rev. Etg. Lepnr.
Tegn. type: Etg. Lepnr.
O-01