

NOTAT

Oppdrag **P-hus og boliger på Marienborg**
 Kunde **Realinvest AS**
 Notat nr. **02 rev 01**
 Til **Ulf Rian**

Realinvest AS

Dato 2009-11-04

Rambøll
Mellomila 79

NO-7493 TRONDHEIM

Fra **Per Arne Wangen**
 Kopi **Bjørn Snekvik**
Sigbjørn Faanes

Rambøll Norge AS
Veidekke Entreprenør AS
Veidekke Entreprenør AS

T +47 73 84 10 00
 F +47 73 84 11 10
www.ramboll.no

Vår ref. 6090223/PAWTRH

P-hus og boliger på Marienborg – Reviderte planer, geoteknisk vurdering

Generelt

Foreliggende notat er en revidert versjon av vårt tidligere notat 02 "P-hus og boliger på Marienborg – Reviderte planer, geoteknisk vurdering".

Revisjonen omfatter gjennomgang av fundamentplan og detaljer omkring spunktkonstruksjon.

Fundamentering

RIB Per. O. Danielsen AS har kontrollert byggets laster og kommet til at en ikke kan fundamentere bygget på annen måte enn ved bruk av helstøpt plate. Vi har mottatt laster og fundamentareal fra RIB og utført en kontroll mot beregnet bæreevne for grunnen.

Jordtrykket mot kjellerveggene gir betydelig skjærspenning under fundamentet, selv med helstøpt plate, men bæreevnen er stort sett tilstrekkelig, bortsett fra i et område mot Osloveien i vest hvor en i anleggsperioden har fullt jordtrykk mot to etasjer kjellervegg, men liten vertikallast fra bygningskonstruksjonen. Dette gir for stor skjærpåkjenning under fundamentet til at løsningen kan utføres uten bruk av enten lette masser som tilfylling eller en form for avstivning mot massene bak kjellerveggen. Det bør medtas kostnader for tilbakefylling med lette masser mot kjellerveggen i dette området. Sannsynligvis er det tilstrekkelig at en fyller lette masser mot den nederste delen av veggen som går over plan 1. Dette gir minst volum av lette masser.

Den helstøpte platen må isoleres mot frostnedtregning da en har telefarlige masser i grunnen under.

Vi har fått oppgitt nivåer for ok. gulv i alle plan fra RIB:

- Plan 1, kote +10,00
- Plan 2, kote +13,25
- Plan 3, kote +16,50



Vi har i våre beregninger antatt utgraving ca. 1 meter under ok. gulv, for etablering av isolasjon og helstøpt plate.

Vi har fått opplyst at eksisterende bygg, som skal rives, stedvis har kjeller under dagens terreng og planlagt fundamentnivå for nytt bygg. Eksisterende kjeller ønskes gjenfylt ved gjenbruk av oppknust betong fra rivearbeidet. Det tilrås ikke fundamentert i oppfylte masser, heller ikke knust betong. Fundamentene må føres ned til original grunn, men gulv på grunnen kan vurderes lagt direkte på oppfylt knust betong.

Det er utført forskning på egenskaper for knust betong, men vi har pr. i dag ikke full oversikt over resultatet fra dette arbeidet. Denne problemstillingen tilrås vurdert nærmere på grunnlag av tilgjengelig informasjon om egenskaper for nedknust betong.

For de deler av bygget hvor det skal tilbakefylles masser mot kjellervegg og støpes helstøpt plate oppå, anbefales det at en benytter kvalitetsmasser av pukk eller grus.

Setninger

Leira er overkonsolidert og vi anser faren for store setninger som liten. Med full kompensering på deler av tomta og tilnærmet ingen utgraving på andre deler må det likevel påregnes differansesetninger. Ved fundamentering på hel plate vil risikoen for differansesetninger reduseres.

Spunktkonstruksjon

For beregning av mengder er det tatt utgangspunkt i at spunktlinja skal gå som antatt på tegning 301 – 303. Lengde på felter med spunt som beskrevet for profil II, alternativ 1 og alternativ 2, samt for profil IV er antatt på bakgrunn av tegning 302.

Dette gir følgende dimensjoner og mengder for spunken:

SPUNT		Felt		
		1	2	3
Lengde felt	[lm]	65	50	60
Spunt	Type [-]	AZ 18	AZ 18	AZ 18
	Nållengde [m]	12	15	15
	Areal [m ²]	780	750	900
Stag	Antall stagnivå [-]	1	1	1
	Type [-]	Fjellstag	Fjellstag	Fjellstag
	Senter avstand [m]	3	3	3
	Antall lisser [stk]	4	5	4
	Helning [°]	35	40	40
	Frilengde pr. stag [m]	ca. 33	ca. 30	ca. 35
	Forankringslengde [m]	min. 5	min. 5	min. 5
	Antall stag [stk]	ca. 23	ca. 18	ca. 21
Puter	Type [-]	2xUNP 280	2xUNP 300	2xUNP 300
	Lengde [lm]	65	50	60

Det er i beregningene lagt inn en oppspenningskraft på 100 kN/m ved installasjon av stagene.

Anleggsteknikk

Ved ramming av spunt bør en benytte vibrolodd, men spunteentrepreneur må vurdere rambarheten på grunnlag av de grunnundersøkelsene som er utført.

Stagene skal ikke være permanente og må derfor avspennes når en tilbakefyller mot kjellerveggen på innsiden av spunten. Låshodene avspennes og pute fjernes etter oppfylling til uk. pute. En kan deretter fylle helt opp til planlagt nivå.

Dersom en ønsker å trekke spunten, bør dette utføres ved bruk av vibrolodd.

Under ramming og trekking av spunt må entreprenøren vurdere om det er behov for å utføre rystelsesmålinger på nabokonstruksjoner. Dersom det blir aktuelt, må entreprenøren bestemme grense for maksimal tillatt vertikal svingehastighet etter NS 8141.

Det bør i utgangspunktet ikke mellomlagres masser i området med tanke på stabiliteten i kvikkleiresonen, men dersom dette blir aktuelt må plassering vurderes spesielt.

Videre prosjektering

Det må medregnes kostnader til supplerende grunnundersøkelser og detaljprosjektering for geoteknikk i totalentreissen.

Med vennlig hilsen
Rambøll Norge AS


Per Arne Wangen

Kvalitetskontroll


Rolf Røsand

Vedlegg:

- Tegning 301 Situasjonsplan, med antatt spuntlinje og forslag til ny planinndeling
- Tegning 302 Situasjonsplan, med antatt spuntlinje og forslag til ny planinndeling, Gravskråninger og lengdeprofiler
- Tegning 303 Situasjonsplan, med antatt spuntlinje og forslag til ny planinndeling, Lengdeprofil A og B stabilitet
- Tegning 304 Lengdeprofiler I – V

TEGNFORKLARING

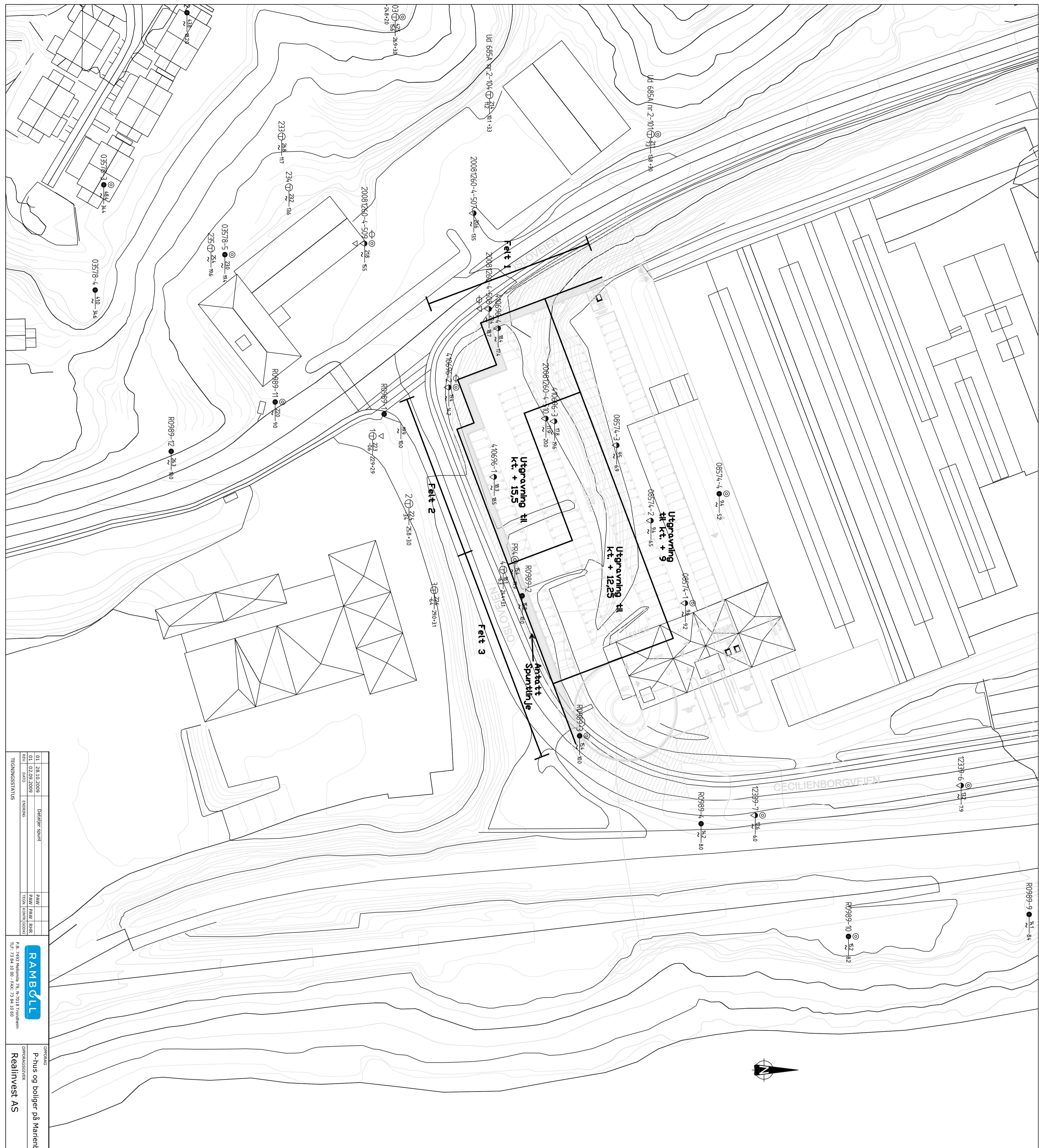
BORESYMBOLER

- ⊕ Totalsondering
- Prøvetaking
- ▽ Trykksondering, CPT

FORKLARING - BØRNG	
Borpunkt type (symbol)	Terrangkote

- BORESYMBOLER - Tidlige undersøkelser
- Dresesondering
 - ▽ Dreietrykksondering
 - ▼ Ramsondering
 - ⊕ Ramsondering
 - ✖ Totalsondering
 - ❖ Fjelkontrollboring
 - Prøvetaking
 - ◊ Porttrykksondring
 - ▽ Trykksondering, CPT

Borpunktet er angitt på følgende måte: rapp.nr.-punkt.nr



01	28.10.2009	Dekaller spunt	P-AW	OPREIDAG
01	02.09.2009		P-AW RIR	
REV.	DATO	EKNING	TECN KONT. GOKC	OPPDRAGSGIVER
				Realinvest AS

RAMBØLL

Oppdrag

P-hus og boliger på Marienborg

Oppdragsgiver

P.B. 2483 Nettelund 75, N-2018 Trondheim

Tlf.: 73 84 10 00 - Fax: 73 84 10 60

TEGNINGSSATUS
01

INNHOUD STITUASJONSPLAN	OPPREIDAG NR. 6090223	MÅLESTOKK 1:1500	BLAD NR. 01	AV 01.
Plantegning med antatt spuntlinje og forslag til ny planinndeling			TEGNING NR. 301	REV. 01

TEGNFORKLARING

BORESYMBOLER

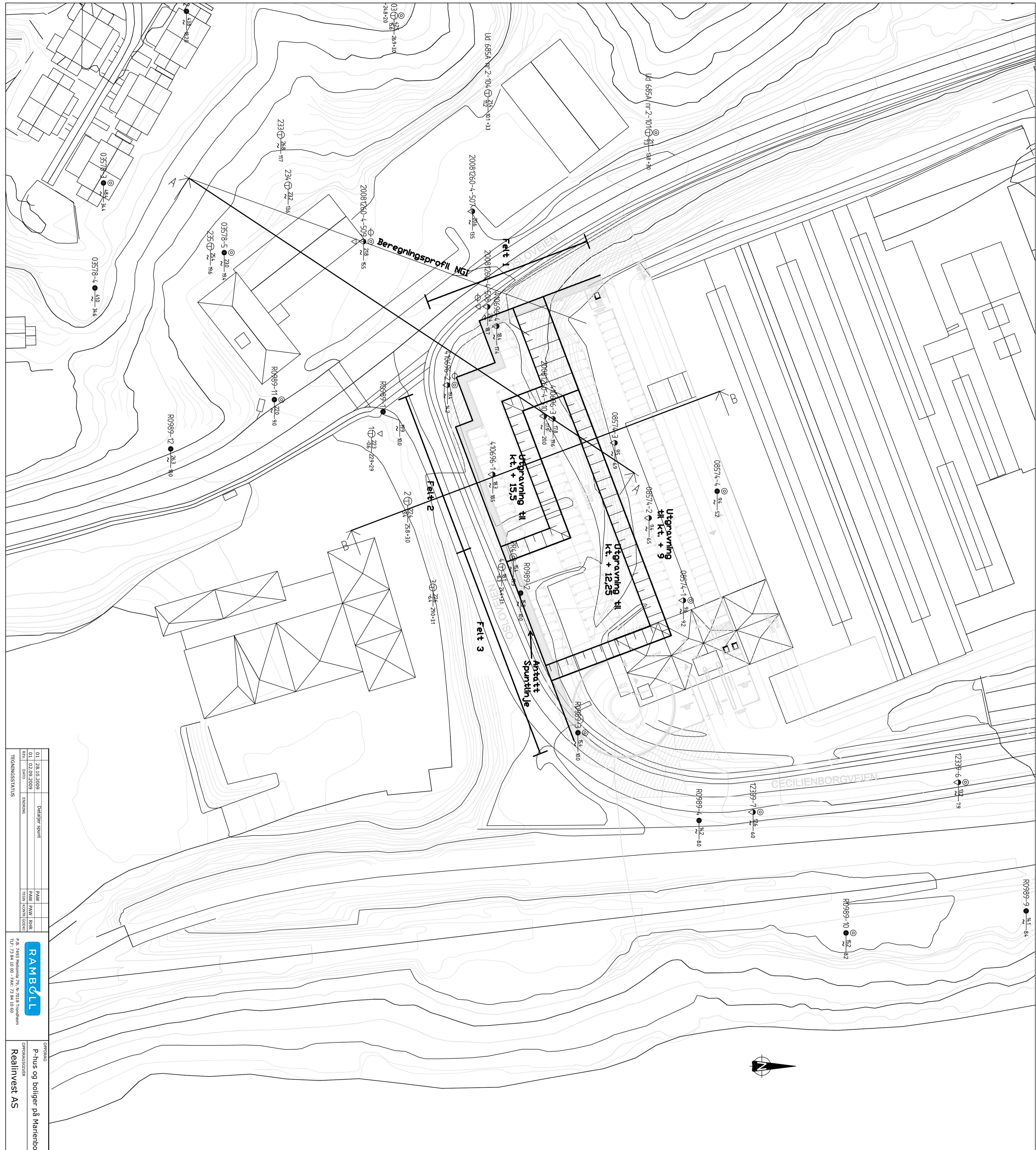
- ⊕ Totalsondering
- Prøvetaking
- ▽ Trykksondering, CPT

FORKLARING - BØRNG	
Borpunkt type (symbol)	Terrangkote

Borpunkt nr. 4 Hjelkure

- BORESYMBOLER - Tidligere undersøkelser
- Dresesondering
 - ▽ Dreietrykksondering
 - ◀ Ramsondering
 - ⊕ Ramsondering
 - ✖ Totalsondering
 - ❖ Fjelkontrollboring
 - Prøvetaking
 - ◊ Porttrykksondring
 - ▽ Trykksondering, CPT

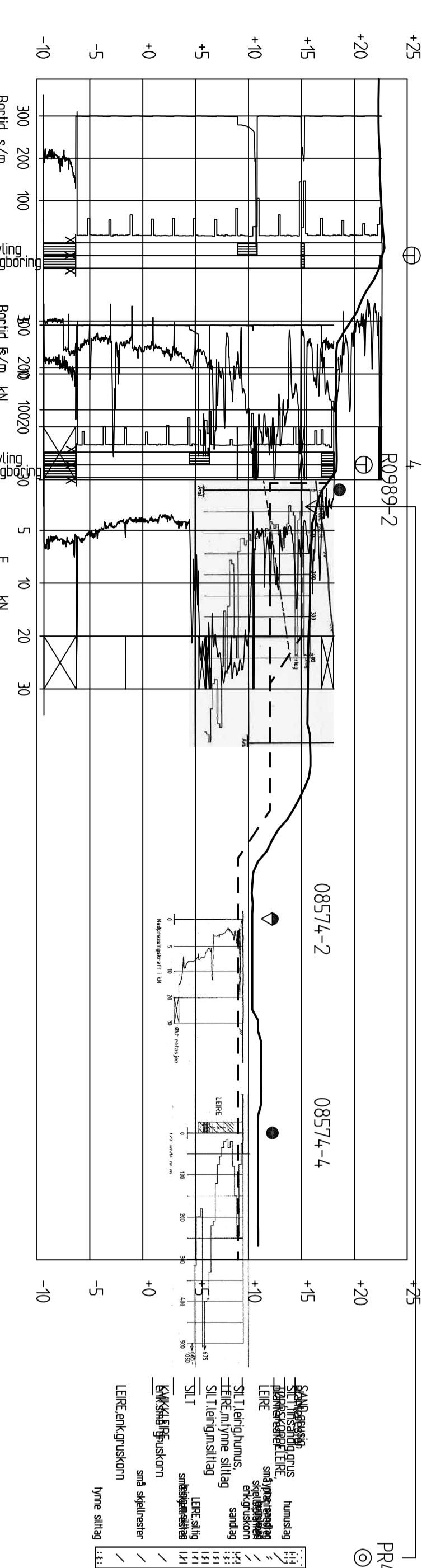
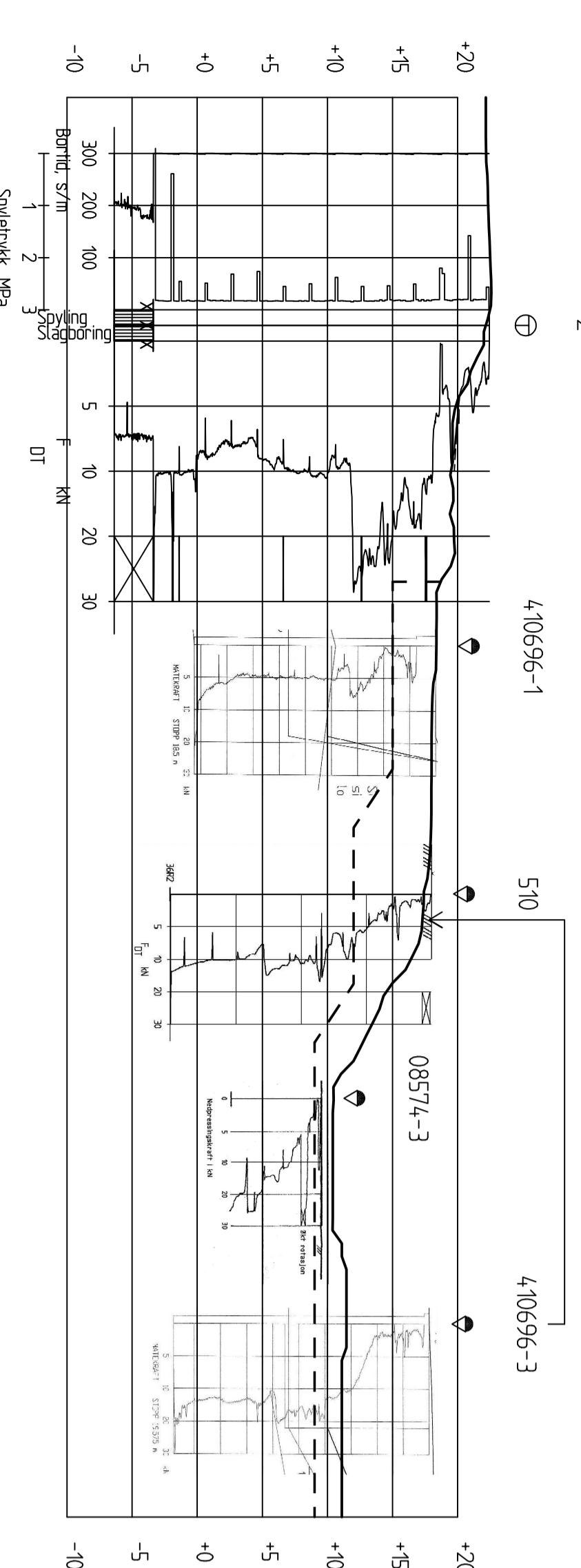
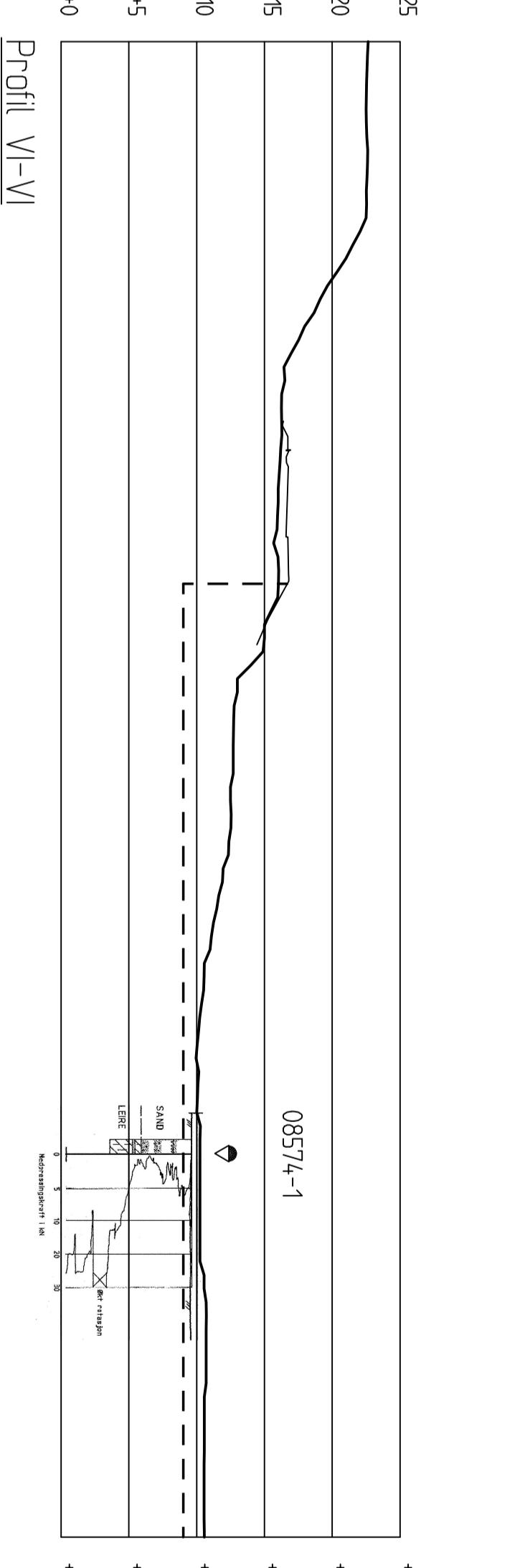
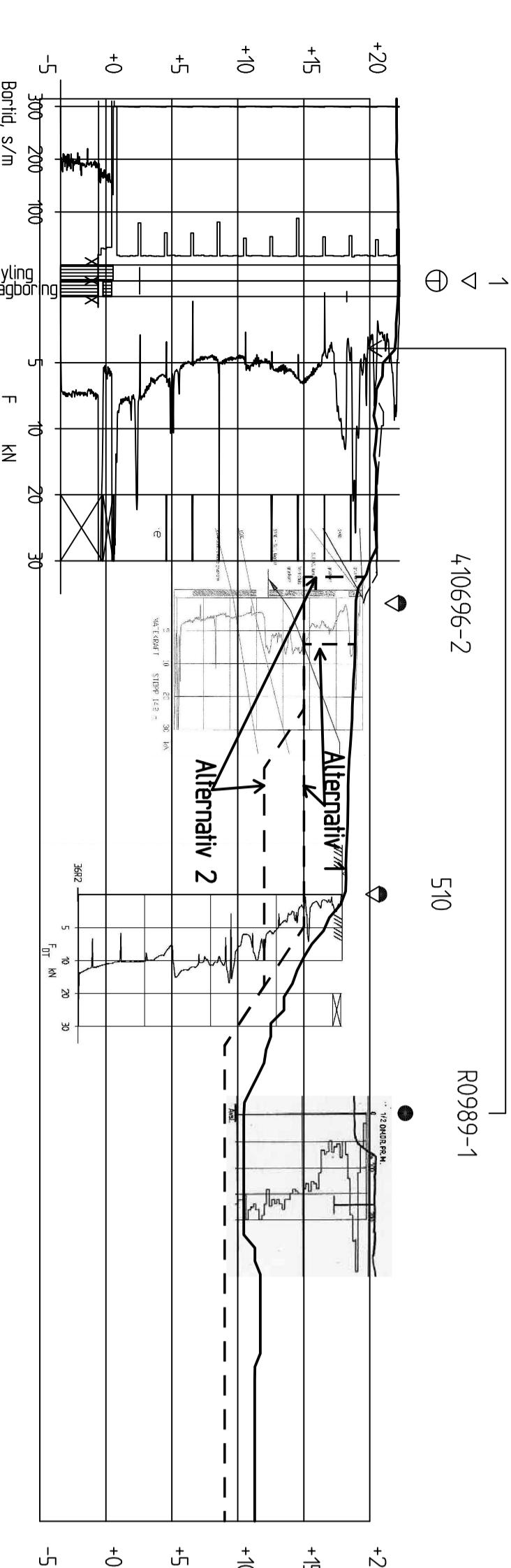
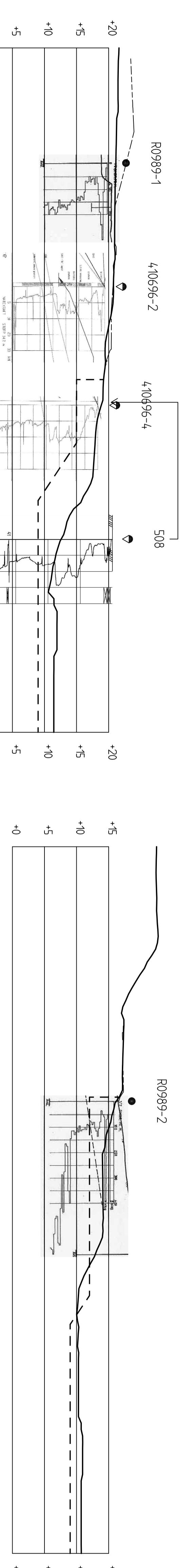
Borpunkttravn er angitt på følgende måte: rapp.nr.-punkt.nr



01 28.10.2009	Dekker spunt	PAW	PAW
01 02.09.2009	Eneking	RIR	RIR
RAMBDLL			
Oppdrag	P-hus og boliger på Marienborg	Oppdragsgiver	Realinvest AS
P.B. 2483 Nettverk 75, N-2018 Trondheim	Oppdragsgiver	Lengdeprofil A og B stabilitet	
TEL: 73 84 10 00 - FAX: 73 84 10 60			

INNHOUD SITUASJONSPÅLAN		OPPDRAG NR.	MALESTOKK	BAÐD NR.	AV	01
Plantegning med antatt spuntinje og forslag til ny planindeling		6090223	1:500	01	01.	
Lengdeprofil A og B stabilitet						

TEGNFORKLARING



Profil IV-IV

	01 28.10.2009	Sentr.VI	PAW	RAMBOLL	OPPROG	Opprøgsgutter	P-hus og boliger på Marienborg	TØNSBOLD	LENGDEPROFILER I - VI	OPPROG NR.	MÅlestokk	BÅDNR.	AU
01	02.09.2009	ENDING	PAW/PAW/CON/CON							6090223	1:400	01	01
REV.	DATO												
TEGNINGSSTATUS													

Tlf.: 73 84 10 00 - Fax: 73 84 10 60

Opprøg

P.B. 449 Matrenningsvei 79, N-7018 Trondheim

Opprøgsgutter

Realinvest AS

304

01