

| | | | |
|--|--------------------------------|---|-----------------|
| Rapport nr. 91.213 | | ISSN 0800-3416 | Gradering: Åpen |
| Tittel: Boring og prøvepumping av hydrogeologiske testhull i en grønnstein akvifer - Østmarkneset, Trondheim. Med en appendiks om kapasitetstesting av borehull i fast fjell. | | | |
| Forfatter: David Banks | | Oppdragsgiver: NGU | |
| Fylke: Sør-Trøndelag | | Kommune: Trondheim | |
| Kartbladnavn (M=1:250.00) Trondheim | | Kartbladnr. og -navn (M=1:50.000) 1621 IV, Trondheim | |
| Forekomstens navn og koordinater: Østmarkneset, Trondheim. UTM 5721 374 | | Sidetall: 107 | Pris: 127 |
| Feltarbeid utført: Feb.-Juni 1991 | | Kartbilag: | |
| Rapportdato: 31.12.91 | Prosjektnr.: 63.2561.01 | Seksjonssjef: <i>Gaute Storkey</i> | |
| Sammendrag: To hydrogeologiske testhull er etablert på NGUs tomt i Trondheim, i en grønnstein akvifer. Hull 1 ble boret til 80 m med et fall på 64°. Den ga ca. 460 l/t vann under korttids-testing med en senkning på 14,8 m (skrått) / 13,3 m (vertikalt). Tilsynelatende transmissivitet og gjennomsnittlig hydraulisk konduktivitet beregnes til henholdsvis $1,1 \cdot 10^{-5} \text{ m}^2/\text{s}$ og $1,9 \cdot 10^{-7} \text{ m/s}$. Hull 2 ble boret til 81 m med 87° fall, og ga 28 l/t med senkning på 12,1 m. T og K-verdier beregnes til $6,6 \cdot 10^{-7} \text{ m}^2/\text{s}$ og $1,1 \cdot 10^{-8} \text{ m/s}$. Begge hull er dominert av kun ett hovedvanninnslag, på 39½ m (36 m vertikalt) i hull 1, og på 34,8 m i hull 2. Måling av vannet som ble blåst opp med trykkluft under boring, samt måling av gjennvinnelsen av vannstand etter endelig utblåsing, ga en tilfredstillende, grov oversikt over hullenes kapasiteter. Grunnvannet fra hullen var forholdsvis hardt, og av kalsium-bikarbonat type. Det var ingen tegn på innstrengning av saltvann fra fjorden. Prøvetaking under boring viste seg ikke å gi et tilfredstillende bilde av grunnvannets kjemi. Under analyse av prøvepumpingen ble det utviklet en metode for å lokalisere vannførende sprekker og deres respektive transmissiviteter, ved å plotta Q_A (vanninnstrømning fra akviferen) mot senkning s. Gradienten Q_A/s (korrigert for hullets fall) benevnes F, og er proporsjonal med den tilsynelatende transmissiviteten (T). Et litteratur-studium (appendiks) med temaet "kapasitetstesting av borehull i fast fjell" viste at de vanlige metodene for å beregne tilsynelatende transmissivitet (T) kunne oppsumeres ved ligningen: $T = F / \text{ca. } 0,9.$ | | | |
| Emneord: Hydrogeologi | Grunnvannsbrønn | Bergrunn | |
| Prøvepumping | Permeabilitet | Sprekkesone | |
| Grunnvannskvalitet | Fagrappart | | |

INNHOLDSFORTEGNELSE

| | |
|--|----|
| 1. Sammendrag | 2 |
| 2. Innledning | 2 |
| 3. Gjennomføring | 4 |
| 4. Prøvetaking av borekaks | 5 |
| 5. Vannstandsmåling | 6 |
| 6. Temperaturmålinger | 7 |
| 7. Vurdering av hullenes kapasitet | 8 |
| a) Testhull 1 | 9 |
| i) Vannoppblåsing under boring | 9 |
| ii) Gjenvinning etter utblåsing | 9 |
| iii) Prøvepumping | 10 |
| iv) Gjenvinning etter prøvepumping | 13 |
| v) Effekt av pumping på testhull 2 | 13 |
| b) Testhull 2 | 14 |
| i) Vannoppblåsing under boring | 14 |
| ii) Gjenvinning etter utblåsing | 14 |
| iii) Prøvepumping | 16 |
| iv) Gjenvinning etter prøvepumping | 16 |
| v) Effekt av pumping på testhull 1 | 16 |
| 8. Grunnvannskjemi | 17 |
| 9. Oppsummering | 22 |
| Referanser | 24 |
| | |
| Figurene | 27 |
| Vedlegg | 50 |
| Appendiks - Kapasitetstesting av borehull i fast fjell | 85 |

1.SAMMENDRAG

To hydrogeologiske testhull er etablert på NGUs tomt i Trondheim, i en grønstein akvifer. Hull 1 ble boret til 80 m med et fall på 64°. Den ga ca. 460 l/t vann under korttids-testing med en senkning på 14,8 m (skrått) / 13,3 m (vertikalt). Tilsynelatende transmissivitet og gjennomsnittlig hydraulisk konduktivitet beregnes til henholdsvis $1,1 \cdot 10^{-5}$ m²/s og $1,9 \cdot 10^{-7}$ m/s. Hull 2 ble boret til 81 m med 87° fall, og ga 28 l/t med senkning på 12,1 m. T og K-verdier beregnes til $6,6 \cdot 10^{-7}$ m²/s og $1,1 \cdot 10^{-8}$ m/s. Begge hull er dominert av kun ett hovedvanninnslag, på 39½ m (36 m vertikalt) i hull 1, og på 34,8 m i hull 2. Måling av vannet som ble blåst opp med trykkluft under boring, samt måling av gjennvinnelsen av vannstand etter endelig utblåsing, ga en tilfredstillende, grov oversikt over hullenes kapasiteter.

Grunnvannet fra hullet var forholdsvis hardt, og av kalsium-bikarbonat type. Det var ingen tegn på innstrengning av saltvann fra fjorden. Prøvetaking under boring viste seg ikke å gi et tilfredstillende bilde av grunnvannets kjemi.

Under analyse av prøvepumpingen ble det utviklet en metode for å lokalisere vannførende sprekker og deres respektive transmissiveter, ved å plotte Q_A (vanninnstrømning fra akviferen) mot senkning s. Gradienten Q_A/s (korrigert for hullets fall) benevnes F, og er proporsjonal med den tilsynelatende transmissiviteten (T).

Et litteratur-studium (appendiks) med temaet "kapasitetstesting av borehull i fast fjell" viste at de vanlige metodene for å beregne tilsynelatende transmissivitet kunne oppsumeres ved ligningen $T = F / \text{ca.} 0,9$.

2.INNLEDNING

Mellan februar og juni 1991 ble det boret og testet to hydrogeologiske testborhull til 80 m dyp, i Støren-grønstein-akviferen på NGUs tomt på Østmarkneset i Trondheim. Hovedmålet med dette prosjektet har vært å gi NGUs hydrogeologiseksjon et lett tilgjengelig anlegg for å teste, vurdere og bli kjent med nytt og eksisterende utstyr, for eksempel:

- i) Vannstandsmålere, både elektroniske og mekaniske. Erfaringer fra England tyder på at de nyere elektroniske instrumentene ofte er egnet for ganske små variasjoner i vannstand (dvs. overflatevann) og ikke nødvendigvis er tilpasset store vannstandsvariasjoner som i borebrønner i fjell. Grundig testing og sammenligning av elektroniske målere med manuelle og mekaniske målinger er nødvendig for å finne frem til de beste typer utstyr og deres begrensninger. Slik testing er ikke tidkrevende mht. ansatte, men lett adgang til et testborhull er nødvendig.
- ii) Felt-baserte kjemiske analyse "kits" og måleinstrumenter. NGU har flere slike "kits" og instrumenter, men det er sjeldent at man har anledning til å bli kjent med deres bruk. Flere av dem trenger periodvis vedlikehold og rekalibrering. NGU bør også satse mer på utvikling av "well-head" metoder for måling av parametre som O₂, alkalitet, pH, Eh osv. Dette blir langt lettere med adgang til et lokalt borhull med kjente kjemiske egenskaper.
- iii) Utstyr for geofysisk borhullslogging.
- iv) Grunnvannsovervåkingsbilen / automatisk overvåkningsstasjon.

Slike testhull vil også ha intern og ekstern undervisningsverdi, og muligens kommersiell nytteverdi. Hullene kan bli inkorporert i grunnvannsovervåkningsprogrammet (LGN), og kan også overvåkes mht. eventuell reduksjon i hydrauliske egenskaper / vekst av jern-bakterier i tilknytning til prosjektet "Vedlikehold og rehabilitering av brønner i fast fjell".

I tillegg til dette hovedmålet, har det også vært mulig å videre utvikle metoder for prøve-pumping og prøvetaking av borhull i fast fjell med ganske lav ytelse. Underveis ble nyttige opplysninger skaffet om tilstedeværelse av vannførende sprekker i akviferen.

3. GJENNOMFØRING

Fjellgrunnen under NGUs tomt på Østmarkneset består av Støren grønnstein (med et regionalt bergartsfall på 25-35° mot ØSØ - Wolff, 1976), en tektonisk del av Støren-skyvedekket (Oftedahl, 1981). Grønnsteinen er delvis dekket av kvartære marine avsetninger (sand/silt/leir - Reite, 1983). Det er også en del antropogen grunn. Blotninger av fjell på tomta ble undersøkt for synlige sprekkesoner. To hull ble lokalisert slik at de skulle treffe den mest synlige, lineære sprekkesonen, som har strøk 230° og nesten vertikalt fall. Denne er vist i fig.1.

Testhull 1 ble boret ca.25 m øst for sprekkesonen, og ble skrådd med rettvinkel mot sonen med et fall på 64°. Testhull 2 ble boret ca.3½ m fra sonens vestlige kant, med en lik retning og et fall på 87°. Fallene ble valgt ut fra et ønske å etablere både et nært vertikalt og et betydelig skrådd hull for å teste utstyr i. Begge hull ble anboret i fast fjell (dvs. ingen løsmasser). Hull 1 ble boret til 80m dyp (vertikalt dyp på 71.9 m), og hull 2 til 81 m (vertikalt dyp på 80.9 m). Antar man at sprekkesonen er vertikal, ville man treffe den på 57 m i hull 1, og komme igjennom den på 66 m i hull 2 (fig.2,3).

Hullene ble boret mellom den 13. og 15. februar, med bruk av NGUs NEMEK borerig. En eksentrisk borekrone ble benyttet med bruk av kun luft (og evt. innsigende grunnvann under grunnvannspeilet) som borevæske. Borediameteren ble vurdert som ca. 5½" (ca. 140 mm). Under boringen ble det tatt regelmessige prøver av borekakset, og boringshastigheten ble logget, samt kaksets farge, "korn"størrelse og fuktighet. Ujevn boring (dvs. oppsprukket eller svakt fjell) og innslag av vann ble registrert. Detaljer er oppgitt i vedlegg 1, samt figurene 2 og 3.

Hull 1 ble boret i grønnstein hele veien. Borekakset var hovedsaklig grønt, men en rødlig farge ble ofte funnet i forbindelse med vannførende sprekker. Dette er også observert i forbindelse med NGUs Hvaler-prosjekt (Banks et al, 1991, 1992b) og under undersøkelser for Forsmark-anlegget i Sverige (Carlsson & Christiansson, 1987). I testhull 1 ble det truffet ett hovedvanninnslag på 39½-40 m dyp (ca.36 m vertikalt). Mulige, små vanninnslag kunne være tilstede ved ca. 33½ m og ca. 60-61 m. Om man antar at sprekkesonen er vertikal, tilsier dette at hovedvanninnslaget ikke kom fra sprekkesonen. Et lite avvik fra vertikalen (79° fall) ville likevel tilsi at hullet traff sprekkesonen på 39½ m - fig.2. (Vannet trenger ikke å komme fra

hovedsprekkesonen - observasjoner i norske tunneler tyder på at de mest synlige sprekkesonene kan være forholdsvis tette (Nilssen, 1988; Nilssen, 1990; Banks, Solbjørg og Rohr-Torp, 1992a).

Hull 2 ble boret i ganske homogen grønnstein ned til 56m. Der ble det truffet en lys bergart som ga lyserødt/hvitt borekaks. Dette antas å være et lag av kvarts keratofyr. Man kom ikke gjennom keratofyren ved 81 m i hull 2. Denne bergartstypen er ikke uvanlig i Støren-grønne steinen (Wolff, 1976). Det må bemerkes at keratofyren ikke ble truffet i hull 1. Dette kan skyldes bergartenes fall, et diskontinuerlig keratofyrlag, eller en forkastning. Hull 2 ga svært lite vann. Det eneste tydelige vanninnslaget som ble truffet under boring var på ca. 36 m, og dette var ganske lite (prøvepumping tydet senere på at den vannførende sprekken var lokalisert mer nøyaktig ved 34,8 m, og dette passer bedre med anomalien i boreloggen, Vedlegg 1).

I begge hull ble det installert 3 m foringsrør av stål, med diameter (I.D.) 184 mm i hull 1, og 153 mm i hull 2.

Borehastigheten varierte noe i ulike deler av hullene. I hull 1, over hovedvanninnslaget, ble den gjennomsnittlige hastigheten 202 sek/m. I selve sprekkesonen var den 118 sek/m, og under vanninnslaget (dvs. boring "under vann") var den 238 sek/m. I hull 2 var de gjennomsnittlige hastighetene 204 sek/m over vanninnslaget, 269 sek/m i grønsteinen under vanninnslaget, og 234 sek/m i keratofyren.

4. PRØVETAKING AV BOREKAKS

Borekaks-prøver ble tatt på følgende dyp:

Hull 1 : 6½, 9½, 12½, 13½, 15½, 18½, 21½, 24½, 27½, 30½, 33½, 36½, 39½, 40¼, 51½, 55, 57½, 61¼, 63½, 66½, 69½, 71½, 72¾, 75½, 78½ m.

Hull 2: 4½, 7½, 8½, 10½, 11½, 13½, 16½, 17, 19½, 22½, 23, 25½, 28½, 31½, 34¾, 35¼, 36¼, 37½, 40½, 41, 43½, 46½, 49½, 50½, 52½, 55, 55½, 56, 56¾, 58½, 61½, 64½, 67½, 70½, 73½, 76½, 79½ m.

Prøver 36½, 39½, 61¼ og 71½ fra hull 1, og prøver fra 28½, 35¼ og 36¼ fra hull 2 ble sendt for Røntgen-pulverdiffraktometer-analysering (XRD) hos NGU. Prøvene ble først analysert ubehandlet v.h.a. XRD. Etterpå ble prøven tilsatt etylen-glycol og analysert igjen. Etylen-glycol-behandling sveller smektittmineraler, slik at smektitt-maksimalet flyttes fra 14-15 Å ($2\theta = \text{ca.}6,3^\circ$) til ca.17 Å ($2\theta = \text{ca.}5^\circ$). XRD-diffraktogrammene er vist i vedlegg 4. Det er ingen forskjell på vanlige og glykolerte diffraktogrammer; derfor kan man si at smektitt (svelleleire, montmorillonitt) ikke er tilstede i betydelige mengder. Man kan kommentere som følger om kaksets innhold utifra XRD-diffraktogrammene:

Hull 1 - 36½ m - frisk uforvitret bergart - kvarts, feltspat, kloritt. Ikke glimmer og amfibol.

Hull 1 - 39½ m - rødaktig kaks, ved vanninnslaget - hovedsakelig kvarts, lite feltspat og kloritt, ingen glimmer og amfibol.

Hull 1 - 61¼ m - rett under mulig vanninnslag, fort boring, noen hvite mineraler sett i kakset - mye feltspat med kloritt og kvarts, noe amfibol, ingen glimmer.

Hull 1 - 71½ m - litt rødaktig kaks - kvarts, feltspat, lite kloritt og glimmer, ingen amfibol.

Hull 2 - 28½ m - frisk bergart - mye feltspat, med kvarts og kloritt, noe amfibol, ingen glimmer.

Hull 2 - 35¼ m - svakt fjell, litt rødaktig kaks, like ved vanninnslaget (34,8 m iflg. prøvepumping) - kvarts, noe kloritt og amfibol, lite glimmer og feltspat.

Hull 2 - 36¼ m - ganske frisk, upåvirket bergart, litt under vanninnslaget - mye kloritt og amfibol. Forholdvis lite kvarts og feltspat. Ingen glimmer.

Det kan selvfølgelig være andre mineraler tilstede som er vanskelig å skille ut fra diffraktogrammene. Man kan legge merke til at i friskt, uforvitret fjell finnes det mye feltspat, kvarts og kloritt. Ved vanninnslagene, er feldspat i hovedsak borte, og kakset består i stor grad av kvarts.

I tillegg ble en prøve tatt av det slamaktige vannet som ble blåst ut av hullet under boring på 46 m i hull 1. Prøven sto i et par dager slik at kakset sedimenterte ut i prøveflasken. Vannet ble da tatt ut og sendt til analysering hos NGU. Denne prøven vises i Vedlegg 3 som 46m/1.

5. VANNSTANDSMÅLING

Fra da hullene ble boret, har vannstanden blitt regelmessig overvåket, med bruk av elektrisk målebånd. Denne overvåkingen skal fortsette i fremtiden, og det håpes at hullene skal kunne inngå som en del av det landsomfattende grunnvannsnettet (LGN - Kirkhusmo & Sørsterud, 1988). Hydrogrammene hittil er vist i fig. 4 (vannstanden er korrigert for hullenes fall). Hydrografene viser fire maksimaler hittil. Et av de kraftigste maksimalene oppsto i mars-måned

og skyldes antakelig snøsmelting. Det andre, kortere maksimalet skyldes betydelige mengder nedbør i begynnelsen av juli. Det tredje maksimalet skyldes høst-nedbør og finner sted i slutten av september. Det siste maksimalet, i november, skyldes total smelting av mye snø som kom i en kald periode, tidlig i november.

Hull 2 har den største reaksjonen på tilførselsesepisoder (minst 3-4 ganger så stor som hull 1). Dette kan muligens skyldes mindre porositet (oppsprekking) i bergartene i nærheten av hull 2.

Hullene har ikke blitt nøyaktig nivellert, men hull 1 ligger ca. 29,5 m.o.h. Hull 2 ligger ca. 27,2 m.o.h. (fra fig.1). Fordi grunnvannet i gjennomsnitt ligger ca. 22 m under bakken i begge hull, gir dette en absolutt grunnvannstand på henholdsvis 7,5 moh i hull 1 og 5,2 moh i hull 2. (Dette varierer mellom ca. 7 og 8,3 moh i hull 1, og 4,2 og 9,2 moh i hull 2. Hvis elevasjonsvurderingene er riktige betyr dette at vannstanden i hull 2 er høyere enn i hull 1 ved maksimalene.)

Antar man at det finnes saltvann som ligger under en fersktvannslinse i akviferen, og at tettheten av saltvannet ligner på vanlig sjøvann (1.025 g/cm^3), kan man kalkulere mektigheten av fersktvannslinsen under havenivået. Ghyben-Herzberg ligningen (Todd, 1980) oppgir at $z = 40h_f$, hvor h_f = grunnvannstand over havenivået og z = mektigheten av fersktvannslinsen under havenivået. Bruker man $h_f = 7,5$ og $5,2$ m, ville man forvente ferskt grunnvann ned til henholdsvis ca. 300 m og 208 m under havenivået i nærheten av hull 1 og 2. Dette er likevel en forenkling; saltvannsgrensen er sjeldent en skarp grense. Den har en mer diffus karakter, slik at grunnvannet blir stadig mer saltholdig med dypet. Videre må det forventes store inhomogeniteter i en sprekkeavvifer.

6. TEMPERATURMÅLINGER I HULLENE

Temperaturmålinger ble utført i begge hull den 5.mars 1991, med bruk av et målebånd med termistor-sensor. Det ble ventet i fem minutter for å få målingene til å stabilisere seg. Følgende resultatene ble funnet:

| Dyp (under rørtopp) | Hull 1 (vertikalt dyp) | Hull 2 (vertikalt dyp) |
|---------------------------|-------------------------------|-------------------------------|
| 40 m | 6.4°C 36.0 m | 6.7°C 39.9 m |
| 60 m | 6.6°C 53.9 m | 6.8°C 59.9 m |

7. VURDERING AV HULLENES KAPASITET

Det er flere metoder som kan benyttes for å vurdere et hulls kapasitet (vanngiverevne). For eksempel:

- i) Vannmengde som blåses opp under boring
- ii) Gjenvinningstester
 - a) etter "øyeblikkelig" utblåsing/fort utpumping av hullet
 - b) etter en lengre pumpeperiode
- iii) Trinnsvis prøvepumping
- iv) "Charge"/"Slug" tester, der man enten øyeblikkelig tilsetter eller tar ut et kvarntum vann, og overvåker vannoppfyllingen i hullet. Type iia er et eksempel på denne type test.

Type i, ii og iii ble utført på testhullene, og resultatene kan sammenlignes. Type iv ble ikke utført i denne omgangen, men kan være gjenstand for videre interessant arbeid.

7a. Testhull 1

i) Vannoppblåsing under boring

Hovedinnslag av vann ble truffet på ca. $39\frac{1}{2}$ -40 m i hull 1. Deretter kunne man samle vannet som ble blåst opp hullet under boring sammen med trykklufta, og kalkulere vanntilsiget til hullet. Følgende målinger ble tatt:

| Boredyp | Vannoppblåsing |
|-------------------|--|
| 41-44 m | $3,6 \text{ l/min} = 216 \text{ l/t}$ |
| 47-50 m | $6 \text{ l/min} = 360 \text{ l/t}$ |
| $51\frac{1}{2}$ m | $3,75 \text{ l/min} = 225 \text{ l/t}$ |
| 55 m | $2,5 \text{ l/min} = 150 \text{ l/t}$ |
| $69\frac{1}{2}$ m | $6 \text{ l/min} = 360 \text{ l/t}$ |
| $75\frac{1}{2}$ m | $5 \text{ l/min} = 300 \text{ l/t}$ |

Dette er selvfølgelig en veldig grov vurdering. Det kan være vanskelig å samle alt vann som kommer opp. Det kan også være mye kaks i det oppsamlede vannet. Metoden tilsier en kapasitet på ca. 200-300 l/t for hullet. Metoden har tradisjonelt vært antatt å gi en undervurdering av hullets ytelse på grunn av at en del av det tilsigende grunnvann blåses tilbake inn i sprekken, og bare en del finner fram til rørtoppen. Dette synes riktig også i dette tilfellet, dersom prøvepumping viste en korttids kapasitet på ca. 460 l/t. For hull 1 er resultatet likevel ganske bra som en grov vurdering av hullets ytelse.

ii) Gjenvinning av vannnivået etter utblåsing av hullet.

Boring av hull 1 ble sluttet ca. 0935 den 14.februar. Hullet sto i ca. 55 minutter og så ble blåst tomt Kl.1030 fra 80 m med boreriggens trykkluft. Borerør og krone ble da tatt ut av hullet. På grunn av at dette er ganske tidkrevende, var det ikke mulig å måle vannstanden før alt utstyr var fjernet fra hullet Kl. 1258. Vannnivået i hullet var da 33.40 m under rørtopp, 148 minutter etter utblåsinga. Dette tilsier et gjennomsnittlig innsig Q av grunnvann:

$$Q = \frac{\delta h * \pi * r^2}{\delta t}$$

hvor δh = stigning i grunnvannstand = 80m - 33.40 m = 46.6 m

r = hullets radius = 0.07 m

δt = tidsintervalen = 2.467 t

Dette gir $Q = 0.291 \text{ m}^3/\text{t} = 291 \text{ l/t}$

Denne metoden er tradisjonelt antatt å medføre en overvurdering av hullets ytelse på grunn av:

- a) tilbakerenning av vann ned langs borerøret etter utblåsing
- b) utblåsing tvinger vann tilbake inn i sprekkesystemet. Dette vannet vil etterpå renne ut fortare enn under naturlige pumpeforhold.

Men, i hull 1 ser metoden imidlertid ut til å gi en rimelig bra grov vurdering av hullets ytelse.

iii) Prøvepumping

Det ble benyttet en liten Grundfos MP 1, 46 mm diameter, senkbar pumpe til et forsøk på skikkelig trinnsvis prøvepumping. Pumpen brukes i tilknytning til en nøyaktig frekvensregulator. Hovedproblemene med pumpens anvendbarhet er at pumperaten minker kraftig med senkning av grunnvannsstand i hullet. Det vil ha vært mulig, men tidkrevende, å kontinuerlig justere frekvensen for å holde pumperaten konstant, men det ble i stedet valgt å bare holde frekvensen konstant for hvert trinn, og la pumperaten minke stadig.

Pumperaten (ved fylling av en bøtte) og vannstand (med elektrisk måleband) ble kontinuerlig målt under prøvepumping. Det ble pumpet 1. trinn med frekvens 200 Hz i 1½ timer, 2. trinn med frekvens 230 Hz i 1½ timer, og 3. trinn med frekvensen 300 Hz i 2t 18m 20s. Resultatene vises i fig.5 og vedlegg 2.

Tradisjonelle metoder slik som Jacob, Theis etc (Kruseman & De Ridder, 1983) kan ikke anvendes til prøvepumping i et slikt hull av flere grunner:

- a) hullet er skrått
- b) akviferen er langt fra homogen

- c) hullets volum er ikke ubetydelig i forhold til de pumpede mengder
- d) pumperaten var langt fra konstant

Resultatene blir derfor vanskelig å analysere, og innenfor prosjektets tidsrammer var det ikke mulig med et omfattende analytisk arbeid. Det ble i stedet valgt å prøve å skille de pumpede mengder (Q) i to deler, dvs. vannet som pumpes ut fra hullets magasin-volum (Q_B), og vannet som kommer fra selve akviferen (Q_A). Det kan skrives på følgende måte:

$$Q = Q_A + Q_B$$

$$Q_A = Q + \frac{\delta h * \pi * r^2}{\delta t}$$

Hvor δh = endring i vannstand i et lite tidsintervall δt (positiv for stigning vannstand)
 r = hullets radius = 0.07 m

Dette er kalkulert for hele pumpetesten, med varierende verdier av Q . Resultatene ser ut til å være troverdige, og Q_A er vist i fig.5.

Man har også plottet Q_A mot vannstanden i et forsøk på å få frem en ytelse/senkning kurve. Denne vises i fig.6.

Med fjellbrønner kan det tenkes mulig å modellere prøvepumping på den følgende måten (se Appendiks). Hvis hullets vannledende sprekker har forholdsvis lav ledningsevne (sett i forhold til akviferens magasinkapasitet), vil hullets kapasitet bestemmes av transmissiviteten til disse "overførings"-sprekker, og ikke av den bredere akviferens magasinkapasitet. Derfor vil grunnvannspeilet i fjellet omkring hullet kun påvirkes i begrenset grad, og en tilnærmet likevekt vil etableres forholdsvis fort. Derfor kan instrømning gjennom en sprekke (Q_s) modelleres ved ligningen (det vises til Appendiks fig.5):

$$Q_s = (H - h) * F_s = s \cdot \sin \alpha * F_s$$

hvor H = vannhøyde i akvifer over sprekkenivået (m)
 h = vannhøyde i borhull over sprekkenivået (m)
 s = senkning i et skrått hull (m)

α = hullets fall

F_s = sprekkens spesifikke kapasitet (m^2/d) = ca. $T_s * 0,9$

T_s = sprekkens transmissivitet (m^2/s)

(eller, hvis man tillater ikke-lineære effekter:

$$s = \frac{Q_s}{F_s \cdot \sin \alpha} + CQ^n$$

hvor C = en brønntapskonstant og $n = ca.2$)

Hvis denne modellen gjelder ville Q_A bare avhenge av senkningen i hullet, og ikke av pumping-historien. Q_A mot h ville være en rett linje (eller en parabol hvis man tar brønntap, som vanligvis er proporsjonalt med Q^2 , i betrakning).

Det faktum at Q_A mot h (fig.6) ikke er en enkel linje tyder på at denne modellen ikke gjelder. Vanntrykket i akviferen holder seg ikke konstant, men pumpingen senker stadig grunnvannspeilet i akviferen under pumping. Derfor blir vanninnsiget fra akviferen under pumping stadig mindre for en gitt vannstand i hullet (fig.6). Dette gjelder for hvert trinn. Et likevektsforhold er ikke nådd under pumpeforsøket (bortsett fra ett tidspunkt - i trinn 1 ble et slags likevekt nådd, der vanninnsiget var konstant ca.20 l/t ved en vannstand på 25,2-25,3 m under rørtopp). Likevel kan man si at akviferen har en vanngiverevne i et "få timers" perspektiv på 400-500 l/t når vannstanden er sunket ned mot 39,3 m (14,8 m senkning = 13,3 m vertikalt).

Den første delen av kurven i fig.6 representerer den tidlige akvifer-responsen. Dens gradient gir en F -verdi på $1,84 m^2/d$. Det er likevel mer forsvarlig å konstruere en ca. $1\frac{1}{2}$ timers senkningskurve (fig.6) og vurdere F (hullets spesifikke kapasitet) ut fra dette. Carlsson & Carlstedt (1977) mener at til tross for at et likevektsforhold ikke er nådd, kan man likevel benytte spesifikk-kapasisten for å kalkulere den tilsvarende transmissiviteten T . For noen få timers pumping i et vanlig fjell-hull antas det at $T = F / ca.0,9$. For $1\frac{1}{2}$ timers-kurven er $F = 0,82 m^2/d$, som gir $T = 0,92 m^2/d = 1,1*10^{-5} m^2/s$. Tilsvarende permeabilitet = $T/(80m - 24,5m) = 1,9*10^{-7} m/s$.

iv) Gjenvinning av vannnivået etter prøvepumping

Etter at prøvepumpingen var avsluttet ble pumpen tatt ut av hullet, og stigningen av vannstanden i hullet ble overvåket.

$$\text{Ligningen} \quad Q_A = \frac{\delta h * \pi * r^2}{\delta t}$$

kan benyttes til å kalkulere den øyeblikkelige vanninnstrømningen (Q_A) fra akviferen hvor:

δh = stigning i vannstand i et lite tidsintervall δt

r = hullets radius = 0.07 m

Resultatene fra stigningen er vist i fig. 6 og 7.

Det må straks bemerkes at kurven for $Q_A = f(h)$ under gjenvinning ligger langt til høyre for kurven for pumping (fig.6). Dette viser at den enkle "konstant akvifertrykk" modellen ikke passer. Q_A avhenger både av vannstanden i hullet og av pumpinghistorien. Denne fenomenen heter "hysterese". Dvs. at for en gitt vannstand (f.eks. 36 m under rørtopp) er vanninnstrøming under pumping (ca.420 l/t) betydelig mer enn under gjenvinnelse (ca.150 l/t). Dette skyldes at i intervallet mellom pumping på 36 m og gjenvinnelse til 36 m, har akviferen blitt betydelig avvannet i nærheten av borehullet, og trykkgradienten mellom akviferen og hullet er derfor betydelig mindre.

Man kan oppsummere ved å si at konseptet om en bestemt "kapasitet" i et grunnvannsbørhull er vanskelig å forsvere, da kapasiteten varierer både med senkningsnivået og pumpetid. Hullets tilsynelatende kapasitet minker vanligvis med pumpingens varighet.

v) Effekt på vannstand i testhull 2, ved pumping i hull 1

Prøvepumpinga skapte en maksimal observert senkning av ca.34 cm i testhull 2. Senkning ble ikke påvist før cirka ved begynnelsen av 3.trinn, og den maksimale verdien ble observert ca. 5½ timer etter pumpingens slutt (Fig.14). (Det er sannsynlig at den virkelige maksimale

senkning fant sted midt om natten den 11.-12. juni, og var noe mer enn 34 cm, men selv NGUs geologer trenger å sove av og til). Den forsinkede responsen skyldes sannsynligvis 2 faktorer:

- i) det var ikke før midveis i 2.trinn at det var en betydelig avgivelse av vann fra akviferen (i motsetning til hullets magasin-volum)
- ii) at vannet som først ble tatt ut i hull 1 kom fra elastiske responser og avvanning i det nærliggende sprekkesystemet. Det kan ha vært en forsinkelse før dette førte til en aktuell respons i det fjernere sprekkesystemet i nærheten av hull 2.

7b. Testhull 2

i) Vannoppblåsing under boring

Boringen indikerte at hovedvanninslaget ble truffet på ca. 36 m. Vanninnslaget var for lite til å måle vannoppkomsten under boring. Det kom bare fuktig kaks, og drypp av vann.

ii) Gjenvinning av vannnivået etter utblåsing av hullet.

Boring av hull 2 ble sluttet ca. 1451 på fredag den 15.februar 1991. Hullet sto urørt i løpet av helgen og så ble blåst rent fra 81 m med boreriggens trykkluft Kl.0825 den 18. februar. Borerør og krone ble da tatt ut av hullet. På grunn av at dette er ganske tidkrevende, var det ikke mulig å måle vannstanden før alt utstyr var fjernet fra hullet Kl. 1018. Vannnivået i hullet var da 75.94 m under rørtopp. Stigningen ble fulgt i flere dager. Vannstanden nådde ikke sitt "ro"nivå før den. 21 februar.

Fig.8 & 9 viser stigningskurven, og det kalkulerte vanninnsiget fra akviferen. Vanninnstrømningen er ganske konstant på 26-28 l/t opp til ca. 34,8 m under rørtopp. Dette er fordi vannstanden er under den vannførende sprekken, og vanninnstrømningen avhenger ikke av

vannstanden i hullet. Når vannstanden stiger over sprekken på 34,8 m dyp, avtar vanninnstrømningen i forhold til vannhøyden over sprekken.

Den lave gradienten på seksjonen av fig.9 som er under 34,8 m, skyldes enten:

a) at det er mindre vannførende sprekker ganske dypt i hullet (Hvis dette er riktig, har sprekken(e) $F_{s2} = 0,0017 \text{ m}^2/\text{d}$, som tilsier en tilsynelatende transmissivitet på $0,0019 \text{ m}^2/\text{d} = 2,1 \cdot 10^{-8} \text{ m}^2/\text{s}$)

eller: b) at grunnvannnivået i den omkringliggende akviferen blir litt lavere på grunn av den lille, men stadige innstrømning av vann til hullet.

På tross av den lille gradient, kan man si at den bredere akviferens vantrykk stort sett ikke er påvirket av innstrømningen til hullet under gjenvinnelse (ca. 1 døgn før gjenvinnelse til 34,8 m). Derfor passer modellen i Appendiks fig.5 ganske bra til hull 2. Kurven over 34,8 m ser ut til å være nesten lineære, altså kan den følgende ligningen gjelde:

$$Q_s = (H - h) * F_s = s \cdot \sin\alpha * F_s$$

hvor H = vannhøyde i akvifer

h = vannhøyde i borhull

s = senkning

F_s = sprekvens spesifikke kapasitet

α = hullets fall

Fra gradienten i fig. 9 over 34,8 m kan man derfor kalkulere at $F_s = 0,051 \text{ m}^2/\text{d}$. Dette tilsier en tilsynelatende transmissivitet på $0,057 \text{ m}^2/\text{d} = 6,6 \cdot 10^{-7} \text{ m}^2/\text{s}$. Tilsynelatende permeabilitet beregnes ved $T/(81\text{m} - 23\text{m}) = 1,1 \cdot 10^{-8} \text{ m}/\text{s}$.

Ved denne gjenvinnelsestesten kan man si at:

a) det eneste betydelige vanninnslaget bekreftes ved ca. 34,8 m dyp

- b) hullets kapasitet (under et få dagers perspektiv) er 26-28 l/t med ca. 11,8 m senking.
- c) transmissiviteten for sprekken(e) er ca. $0,057 \text{ m}^2/\text{d}$

iii) Prøvepumping

Hullet ble pumpet trinnsvis på samme måte som hull 1: det 1. trinn på 200 Hz, det andre på 230 Hz, og det tredje på 300 Hz. Trinn 1 og 2 hadde varighet $1\frac{1}{2}$ timer, og trinn 3 hadde varighet 45 m 30 s. (Pumpen ble slått av etter $45\frac{1}{2}$ min i trinn 3 fordi vannet hadde sunket nesten ned til pumpenivået på 50 m).

Prøvepumpingen ble analysert på samme måten som hull 1. Resultatene vises på fig.10 og 11.

Her var metoden for å kalkulere Q_A fra $Q = Q_A + Q_B$ ikke anvendbar. Dette fordi Q_A var svært lite i forhold til Q_B , og små feil i målinger av Q og Q_B kunne føre til meget store feil i Q_A (f.eks. negative kalkulerte verdier - fig 11). Dette førte til svært spredte punkter på plottet Q_A mot h (fig.11). Til tross for at fig. 11 ikke kan analysesres direkte, kan man bemerke at alle punkt ligger omkring eller under linjene fra fig.9 & 13. Dette tyder på at pumping ga lignende resultater til gjenvinningstester (dvs at Q_A bare avhenger av h , og ikke av pumpehistorie, med andre ord, ingen hysterese).

iv) Gjenvinning av vannstand etter prøvepumping

Gjenvinnelse av vannstanden etter prøvepumpingen ble overvåket (fig.12). Resultatene er nesten det samme som for gjenvinnelsen etter utblåsing (fig.13). Under 34,8 m ligger kapasiteten omtrent konstant (svak gradient) ved $28 - 30 \text{ l/t}$. Gradienten på seksjonen over 34,8 m tilsier at $F_s = 0,052 \text{ m}^2/\text{d}$. Dette gir $T = 0,057 \text{ m}^2/\text{d} = 6,7 \cdot 10^{-7} \text{ m}^2/\text{s}$. Tilsynelatende permeabilitet beregnes altså til $T/(81\text{m} - 22,7\text{m}) = 1,1 \cdot 10^{-8} \text{ m/s}$.

v) Effekt på vannstand i testhull 1, ved pumping i testhull 2

Dagen før prøvepumpingen var det en svær nedbørsperiode. Vannnivåene steg antakelig mye. Før, og under prøvepumping var det derfor en naturlig nedgang i vannnivået (fig. 14). Det er

ikke noe avvik i denne nedgangstendensen i hull 1 som tyder på påvirkning fra pumpingen i hull 2. Det støtter hypotesen om at det var liten påvirkning av vannnivået i det omkringliggende akviferen ved pumping av hull 2. Det var også kraftig regnvær dagen etter prøve-pumpingen. Til tross for at Fig.14 tilsvynelatende indikerer påvirkning fra pumping i hull 2 på hull 1, kan dette like gjerne skyldes naturlige nedbørseffekter.

8.GRUNNVANNSKJEMI

Som tidligere omtalt ble det tatt en prøve av vannet som ble blåst opp fra hullet under boring ved 46 m. Denne prøven inneholdt veldig mye kaks, og måttestå en stund for å få slammet sedimentert ut. Klart vann ble deretter dekantert, og filtrert med $0.45 \mu\text{m}$ millipore filter. Prøven ble analysert for kationer (før og etter surgjøring) og anioner.

Prøver ble tatt fra begge hull under prøvepumping, på hvert trinn.

| Prøve | Hull | Trinn | Tid | Tid etter begynnelsen av trinnet |
|-------|------|-------|-----------|----------------------------------|
| TB1/1 | 1 | 1 | 1245-1255 | 75-85 min |
| TB1/2 | 1 | 2 | 1410-1420 | 70-80 min |
| TB1/3 | 1 | 3 | ca.1615 | 105 min |
| TB2/1 | 2 | 1 | 1030-1050 | 60-80 min |
| TB2/2 | 2 | 2 | 1210-1225 | 70-85 min |
| TB2/3 | 2 | 3 | 1252-1256 | 22-26 min |

For alle prøvene ble det tatt en $\frac{1}{2}$ liters flaske for pH-, alkalitet-, og ledningsevne-analyser (ufiltrert, usurgjort), en 100 ml ufiltrert flaske, og en flaske der prøven ble filtrert gjennom en $0.45 \mu\text{m}$ millipore filter. Man kunne se litt gul farge på store volumer av vannet fra begge hull, og det var også litt gul/brun utfelling på filtrene. På grunn av mistanke om utfelling av jern på filteret, ble det valgt å analysere både filtrerte og ufiltrerte prøver på kationer. De ufiltrerte prøvene ble analysert på anioner. Før analysering på kationer ble alle (filtrerte og ufiltrerte)

prøver behandlet med en liten mengde saltpetersyre for å løse opp utfelte og adsorberte ioner. Resultatene fra analysene vises i vedlegg og fig. 15 a-f.

Alkalitet

Alkaliteten var ganske konstant under pumping, omkring 4,6 mmol/l i hull 1, og 3,1 mmol/l i hull 2 (henholdsvis 230 mg/l & 150 mg/l som CaCO₃).

Ledningsevne

Ledningsevnen var ganske konstant under pumping, omkring 510 µS/cm i hull 1, og 390 µS/cm i hull 2.

Surhetsgrad

pH var ganske konstant under pumping, 7,52-7,53 i hull 1, og 7,59 i hull 2. Dette ligger innen grensene for SIFF's krav for drikkevann (7,5-8,5) (SIFF 1987).

Bromid

Bromid avtok under pumping fra 71 ppb til 57 ppb i hull 1, og steg under pumping i hull 2 fra 47 ppb til 66 ppb.

Klorid

Klorid-innholdet varierte mellom ca. 14 og 17 ppm i hull 1, og var ganske konstant omkring 21 ppm i hull 2. Begge verdier ligger godt under maksimalverdien for drikkevann (100 mg/l - SIFF 1987). Slike verdier kan godt forklares ved oppkonsentrering av nedbørens saltinnhold ved evapotranspirasjon (sammenlign med Hvaler-verdiene, Banks & Rohr-Torp, 1990) og gir ikke indikasjon på stor intrengning av sjøvann. (Nedbør i Kaldvella, sør for Trondheim og lengre borte fra sjøen, inneholder på gjennomsnitt ca. 2,25 mg/l Cl⁻ - Storrø, 1990).

Nitrat

Nitrat-innholdet ligger omkring 1,5 - 1,9 ppm (som NO₃⁻) i hull 1, og 0,56 - 0,62 ppm i hull 2. Dette er langt lavere enn SIFF's maksimale verdi (2,5 mgN/l = 11 mgNO₃/l = 11 ppm), men er i hull 1 likevel litt høyere enn forventes i uforurensset norsk grunnvann. Dette kan f.eks. skyldes en svak påvirkning fra menneskelig aktivitet i området.

Sulfat

Sulfat-innholdet stiger under pumping fra 31,6 til 35,6 ppm i hull 1, og fra 20,1 - 23,5 ppm i hull 2. Verdiene ligger under SIFF's maksimale verdi på 100 mg/l (SIFF, 1987).

Andre Anioner

I alle prøvene ligger fluorid og nitritt under 100 ppb, og fosfat under 50 ppb (unntatt prøve 46m/1 hvor fluorid-innholdet er 360 ppb).

Aluminium

Aluminium varierer en del i løpet av prøvepumping (men uten en klar tendens), og mellom filtrert og ufiltrerte prøver. De fleste prøvene har Al-innhold omkring 70-300 ppb. Filterte prøver har vanligvis høyere verdier etter filtering enn før, og dette er vanskelig å forklare. Surgjøring har økt Al-innholdet i prøven som ble tatt under boring. Det strider imot erfaringer fra Afrika der det er funnet at både filtrering og surgjøring fører til kraftig undervurdering av vannets Al innhold (McFarlane, 1991). Slike uventede effekter av surgjøring og filtrering er dokumentert i flere andre sammenhenger, bl.a. Storrø (1990) s.43.

Barium

Barium-innholdet var ganske konstant under pumping, omkring 80 ppb i hull 1, og 60 ppb i hull 2. Ufiltrerte prøver gir en litt høyere verdi enn filtrerte (pga at evt. partikler påvirker resultatet), og surgjøring gir et høyere resultat enn den usurgjorte prøven som ble tatt under boring (fordi surgjøring hindrer utfelling).

Bor

Bor varierer litt i løpet av pumpingen (uten klar tendens). De fleste prøver ligger omkring 20 ppb (deteksjonsgrensen). Det er ikke en klar tendens som peker på at filtrering påvirker resultatene. Prøven som ble tatt under boring ga de samme resultatene før og etter surgjøring.

Kalium

Kalium har et ganske konstant nivå under pumping. Filterte prøver har, med ett unntak, en lavere verdi enn ufiltrerte. For prøven som ble tatt under boring er den surgjorte verdien mindre enn den usurgjorte. Filtrerte verdier ligger omkring 3,2 ppm i hull 1, og ca. 2,6 - 2,8 ppm i hull 2.

Kalsium

Kalsium viser et likt mønster med barium, med verdier omkring 90 ppm for hull 1, og 50 ppm i hull 2. Dette viser ganske hardt vann etter norske forhold (SIFF anbefaler 15-25 mg/l), men dette må sees i sammenheng med EF's minimale hardhetskrav for bløtgjort/avherdet vann som svarer til 60 mg/l, benyttet av engelske vannselskap. Vannet fra hull 2 er "ulovlig" drikkevann i Norge pga. for høy Ca-innhold, og "ulovlig" i England pga for lite !

Kobber

Kobber har en stigende tendens under pumping, fra 6,6 til 13,2 ppb i hull 1 (filtrert) og fra 9,3 til 23,9 ppb i hull 2 (filtrert). Filtrerte prøver (med et unntak) har et høyere Cu-innhold enn ufiltrerte. Verdiene ligger under SIFF grensen på 100 ppb.

Krom

Krom-verdier som overstiger deteksjonsgrensen på 10 ppb finnes i bare to prøver.

Jern

Det ser ut til å være en avtagende tendens i jern-innhold under pumping, men det er stor variasjon mellom filtrerte og ufiltrerte prøver, spesielt i hull 2. De ufiltrerte prøvene har i hovedsak en høyere verdi enn filtrerte prøver. Dette svarer til at det ble observert noen gulaktig utfelling på filtrene under prøvetaking. I hull 2 er jerninnholdet omkring 150-180 ppb, og i hull 1 ca. 20-40 ppb (ufiltrert). SIFF-grensen for godt drikkevann ligger på 100 ppb.

Magnesium

Magnesium-nivået er ganske konstant i hull 1 under pumping (ca. 11,2-11,6 ppm), men viser en liten stigende tendens i hull 2 fra 7,8 til 8,9 ppm (filtrert). Mht. effektene av filtrering og surgjøring viser magnesium det samme mønsteret som barium.

Mangan

Mangan-nivåene er ganske konstante under pumping, omkring 100-120 ppb i hull 1 og 130-140 ppb i hull 2 (filtrert). Verdiene ligger over SIFF-grensen på 50 ppb (SIFF, 1987). Mht effektene av filtrering, viser mangan det samme forhold som barium.

Molybden & Vanadium

Begge viser forholdsvis høye innhold i prøven som ble tatt under boring. Under pumping lå verdiene under deteksjonsgrensen. Det er å mistenke at de høye verdiene forårsakes av kontaminasjon fra høyteknologimetaller fra borekronen.

Natrium

Natrium-innholdet er ganske konstant under pumping, og viser et likt mønster med barium når det gjelder effekten av filtrering og surgjøring. I hull 1 er det ca. 21 ppm og i hull 2 ca. 29 ppm (filtrert). Dette svarer til et Na/Cl forhold på ca. 1,4 i begge hull (0,55 i sjøvann). Dette er en verdi som kan forklares ved en kombinasjon av oppkonsentrasjon av nedbørens saltinnhold ved evapotranspirasjon (sammenlign med verdier fra Hvaler - Banks og Rohr-Torp, 1990), og en viss grad av forvitring av natrium silikater. (I Kaldvella, sør for Trondheim og lengre borte fra sjøen, er nedbørens gjennomsnittlige innhold ca. 1,25 mg/l Na - Storrø, 1990)

Silisium

Viser ganske konstante verdier under pumping, omkring 3,6 - 3,7 ppm i hull 1, og 3,7 - 3,9 i hull 2 (filtrert). Filtrering fører til lavere Si verdier. Surgjøring førte også til en nedsatt verdi i prøven som ble tatt under boring.

Sink

Sink viser en stigende tendense under pumping i hull 1 fra ca. 11 til 23 ppb (filtrert). I hull 2 finnes det sink-innhold mellom 10 - 15 ppb (filtrert). Effektene av filtrering varierer, men i fire av de fem prøvene er filtrerte verdier høyere enn ufiltrerte. Verdiene ligger godt under SIFF-grensen på 300 ppb.

Strontium

Strontium har et ganske konstant nivå under pumping i hull 1, mellom 266 og 278 ppb, og en svak stigende tendense i hull 2 fra 209-231 ppb (filtrert). Effektene av filtrering og surgjøring viser et likt mønster som barium.

Kjemisk sammensetning

Hullene er karakterisert av ganske hardt kalsium-bikarbonat-type vann. Vannet kan sees i kontrast til ferskt grunnvann fra det granittiske Hvaler-området (Banks og Rohr-Torp, 1990; Banks et al, 1991, 1992b), som har et lavere ioneinnhold, og i hovedsak er av typen natrium bikarbonat. Dette gjenspeiler bergartenes forskjellige kjemiske sammensetninger, at basiske bergarter har mer kalsium-rik plagioklas, og er mer utsatt for kjemisk forvitring.

Vannet fra hull 2 har en lavere ledningsevne og ionestyrke enn vann fra hull 1. Det er likevel noe rikere på natrium og klorid enn hull 1. Dette skyldes stort sett at hull 2 inneholder mindre av de øvrige ioner enn hull 1, men også at de absolutte natrium og klorid verdiene er litt høyere. Det er likevel ingenting som tyder på betydelig inntrengning av saltvann fra fjorden til hullene. Klorid-innholdet kan i hovedsak forklares ved nedbør og dens oppkonsentrering ved evaporasjon og transpirasjon.

Sulfat-innholdet i nedbør er omtrent 1 mg/l i Trøndelag (Soveri, 1982) (middelkonsentrasjon 1,36 mg/l i Kaldvella iflg. Storrø, 1990). Dette gir et $\text{SO}_4^{2-}/\text{Cl}^-$ forhold på 0.44 i nedbør (0,14 i sjøvann, Lloyd & Heathcote, 1985). I testhull 1 og 2 er forholdet i grunnvannet henholdsvis ca.2,2 og 1,0. Dette tyder derfor på en geologisk kilde i tillegg til nedbørens innhold. Det kan lett tenkes å være oksidasjon av kis-mineraler i grønnsteinen.

Vesentlige systematiske forandringer i hovedionenes grunnvannskjemi skjedde ikke mellom trinn 1 og 3 av prøvepumpingen i hull 1, bortsatt fra en økning på 13 % mht. sulfat. I hull 2 ble det

obeservert økninger i de fleste hovedionene, med en økning av sulfat på 17 %. Man kan likevel si at prøvetaking under trinn 1 var ganske representativ, dvs. at man ikke trenger å skifte ut alt vann fra et borhull i fast fjell for å få et bilde av grunnvannskjemien.

Prøven som ble tatt fra 46 m under boring har en helt annen sammensetning enn vannet under prøvepumping. Den er forholdsvis bløtt og er av natrium-bikarbonat type. Dette forhold er meget vanskelig å forklare. Natrium-innholdet skyldes ikke salt grunnvann (har ikke et tilsvarende høyt klorid innhold), heller ikke ionebytting (som muligens kan ha foregått da prøven sto i kontakt med borekaks under "sedimentering"), fordi prøvens totale ioneinnhold er langt lavere enn for de andre prøvene. Prøvetaking under boring gir derfor ikke et representativt bilde av grunnvannets sammensetning.

9. OPPSUMMERING

To testborehull i fjell har blitt etablert på NGU's tomt på Østmarkneset. Et av hullene er nesten vertikalt, det andre er betydelig skrådd. Ett av hullene (hull 1) har en forholdsvis stor kort-tids kapasitet (ca. 460 l/t med senkning på 14,8 m (skrådd) / 13,3 m (vertikalt)). Hull 2 har en meget liten kapasitet (28 l/t med senkning på 12,1 m). Tilsynelatende transmissivitet beregnes til $1,1 \cdot 10^{-5} \text{ m}^2/\text{s}$ i hull 1, og $6,6 \cdot 10^{-7} \text{ m}^2/\text{s}$ i hull 2. Dette svarer til gjennomsnittlige hydrauliske konduktiviteter av henholdsvis $1,9 \cdot 10^{-7} \text{ m/s}$ og $1,1 \cdot 10^{-8} \text{ m/s}$. I begge hull var vanngiverevnen dominert av kun ett vanninnslag, på $39\frac{1}{2} \text{ m}$ (36 m vertikalt) i hull 1, og 34,8 m i hull 2.

Grunnvannskjemien viser at vannet fra hullene er forholdsvis hardt, og av kalsium-bikarbonat sammensetning. Det er ingen tegn på betydelig innstrengning av saltvann fra fjorden under kapasitetstesting. Vannets sammensetning varierte bare i mindre grad i løpet av prøvepumpingen. Man trenger derfor ikke nødvendigvis å tømme en brønn i fast fjell for å få et ganske representativt bilde av grunnvannskjemien. Prøvetaking av vannet som ble blåst opp under boringen ga ikke et representativt resultat.

Under analyse av prøvepumpingen ble det utviklet en metode for å lokalisere vannførende sprekker og deres respektive transmissiviteter, ved å plotte Q_A (vanninnstrømning fra akviferen) mot senkning s . Gradienten Q_A/s (korrigert for hullets fall) benevnes F , som er proporsjonal med transmissiviteten (T).

Et litteratur-studium av kapasitetstesting av borehull i fast fjell viste at alle de vanlige metodene for å kalkulere tilsynelatende transmissivitet var av følgende form:

$$F = C \cdot T$$

der F = brønnens spesifikke kapasitet

og C = en konstant = ca. 0,9 (eller ca. 1,4 for Lugeon-testing av korte sekanter).

Referanser:

Banks, D.C. 1972: **In-situ measurements of permeability in granite.** Proc. symp. on percolation through fissured rock. Section TI-A ISRM. Stuttgart, 1972.

Banks, D. & Rohr-Torp, E. 1990: **Hvalerprosjektet - et integrert studium av grunnvann i fast fjell.** Geonytt, Vol.17, No.4, ss. 25-26 & 59, Des. 1990.

Banks, D., Lauritsen, T., Skarphagen, H. & Rohr-Torp, E., 1991. **Hvaler-prosjekt - grunnvann i fast fjell. Boring og kapasitetstesting av fire hull, ved Pulservik, Kirkeøy.** Norges geol.unders. rapport 91.215.

Banks, D., Solbjørg, M.L. & Rohr-Torp, E. 1992a. **Permeability of fracture zones in a Precambrian granite.** Quarterly Journal of Engineering Geology (in preparation). 1992

Banks, D., Rohr-Torp, E. & Skarphagen, H. 1992b. **An integrated study of a Precambrian granite aquifer, Hvaler, Southeastern Norway.** Norges.geol.unders.Bulletin (skal publiseres). 1992.

Carlsson, L. & Carlstedt, A. 1977. **Estimation of transmissivity and permeability in Swedish bedrock.** Nordic Hydrology, 8, 1977, ss.103-116.

Carlsson, A. & Christiansson, R. 1987. **Geology and tectonics at Forsmark, Sweden.**

Vattenfall, FUD-Rapport No. U(B) 1987/42, Statens Vattenfallsverk, Älvkarleby, Sweden, 91 ss.

Carlsson, L., Gidlund, G., Hansson, K. & Klockars, C-E. 1979. **Estimation of hydraulic conductivity in Swedish Precambrian crystalline bedrock.** Proc. OECD Nuclear Energy Agency workshop, 19-21. Mars., 1979

Jetel, J. & Krásny, J. 1968. **Approximate aquifer characteristics in regional hydrogeological study.** Vestnik Ustredniho ustavu geologickeho, 43, 1968. ss. 459-461.

Kirkhusmo, L.A. & Sønsterud, R. 1988. **Overvåking av grunnvann. Landsomfattende grunnvannsnnett (LGN).** Norges geol. unders. rapport 88.046.

Krásny, J. 1975. **Variation in transmissivity of crystalline rocks in southern Bohemia.** Vestnik Ustredniho ustavu geologickeho, 50, 1975. ss. 207-216.

Kruseman, G.P. & De Ridder, N.A 1983. **Analysis and evaluation of pumping test data.** International Institute for Land Reclamation and Improvement/ILRI Bulletin 11. Wageningen, Netherlands. 1983. 200 ss.

Hult, A., Gidlund, G. & Thoregren, U. 1978. **Permeabilitetsbestämningar.** KBS Teknisk Rapport No.61, Kärnbränslesäkerhet, Stockholm, Jan.1978.

Lloyd, J.W. & Heathcote, J.A. 1985. **Natural inorganic hydrochemistry in relation to groundwater - an introduction.** Clarendon Press, Oxford.

Mc.Farlane, M. 1991. **Aluminium menace in tropical wells.** New Scientist. 3.august 1991. ss.38-40.

Moye, D.G. 1967. **Diamond drilling for foundation exploration.** Civil Engineering Transaction. Inst. of Engineers, Australia, April 1967, 95-100.

Nilsen, B. 1988. **Norwegian sub-sea tunnels - A review with emphasis on water leakages.** In "Tunnels and Water", proceedings of the international congress on tunnels and water, Madrid, 12-15 June 1988, ed. Serrano J.M., Balkema, Rotterdam, ss. 913-918.

Nilsen, B. 1990. **Tunneler under fjorder og sund.** Geonytt, vol.3, 1990, ss. 3-5.

Oftedahl, C. 1981. **Norges geologi.** Tapir forlag, Trondheim. 1981. 207 ss.

Olkiewicz, A., Hansson, K., Almén, K-E. & Gidlund G. 1978. **Geologisk och hydrogeologisk grunddokumentation av Stripa försöksstation.** KBS Teknisk Rapport No.63, Kärnbränslesäkerhet, Stockholm, Feb.1978.

Reite, A.J. 1983. **Beskrivelse til kvartærgeologisk kart 1621 IV, M - 1:50,000.** Trondheim.
Norges geol. unders. 391 (Skrifter 46). Universitetsforlaget. 1983. 44 ss.

Rorabaugh, M.J. 1953. **Graphical and theoretical analysis of step-drawdown test of artesian well.** Proc. Amer. Soc. Civil Engineers, 79, separat utgave nr. 362, 23 pp.

SIFF 1987. **Kvalitetsnormer for drikkevann (G2).** Statens institutt for folkehelse.

Soveri, J. 1982 (red.). **Acid groundwater in the Nordic Countries.** Nordic Hydrological Programme NHP-report no.3. Compiled by the NHP working group for groundwater networks. Nordic Association for Hydrology. 1982. 29 ss.

Storrø, G. 1990. **Hydrokjemi, hydrologi og geologi i Kaldvelfeltet.** Doktor ing. avhandling. 1990:54. Norges tekniske høyskole, Inst. for geologi og berg, 1990.

Todd, D.K. 1980. **Groundwater hydrology. 2nd edition.** Wiley & Sons. 1981. 535 ss.

Wolff, F.C. 1976. **Geologisk kart over Norge. Berggrunnskart Trondheim. 1.250,000.** Norges geol.unders.

Figurene

- 1) Lokalisering av testhullene
- 2) Utforming av testhull 1
- 3) Utforming av testhull 2
- 4) Vannstandsmålinger i testhullene, 1991
- 5) Trinnvis prøvepumping i testhull 1 (senkning mot tid)
- 6) Q_A plottet mot vannnivå d, Trinnvis prøvepumping, Testhull 1
- 7) Gjenvinnelse av vannnivået etter prøvepumping, Testhull 1
- 8) Vannnivå (d) og Q_A plottet mot tid. Gjenvinnelse
etter boring. Testhull 2
- 9) Q_A plottet mot vannnivå (d). Gjenvinnelse etter boring. Testhull 2
- 10) Trinnvis prøvepumping i testhull 2 (senkning mot tid)
- 11) Q_A plottet mot vannnivå d, Trinnvis prøvepumping, Testhull 2
- 12) Vannnivå (d) og Q_A plottet mot tid. Gjenvinnelse
etter prøvepumping. Testhull 2
- 13) Q_A plottet mot vannnivå (d). Gjenvinnelse etter prøvepumping. Testhull 2
- 14) Response av observasjonshullene under prøvepumping
- 15 a-f) Grunnvannskjemi under prøvepumping
- 16) Grunnvannets kjemiske sammensetning

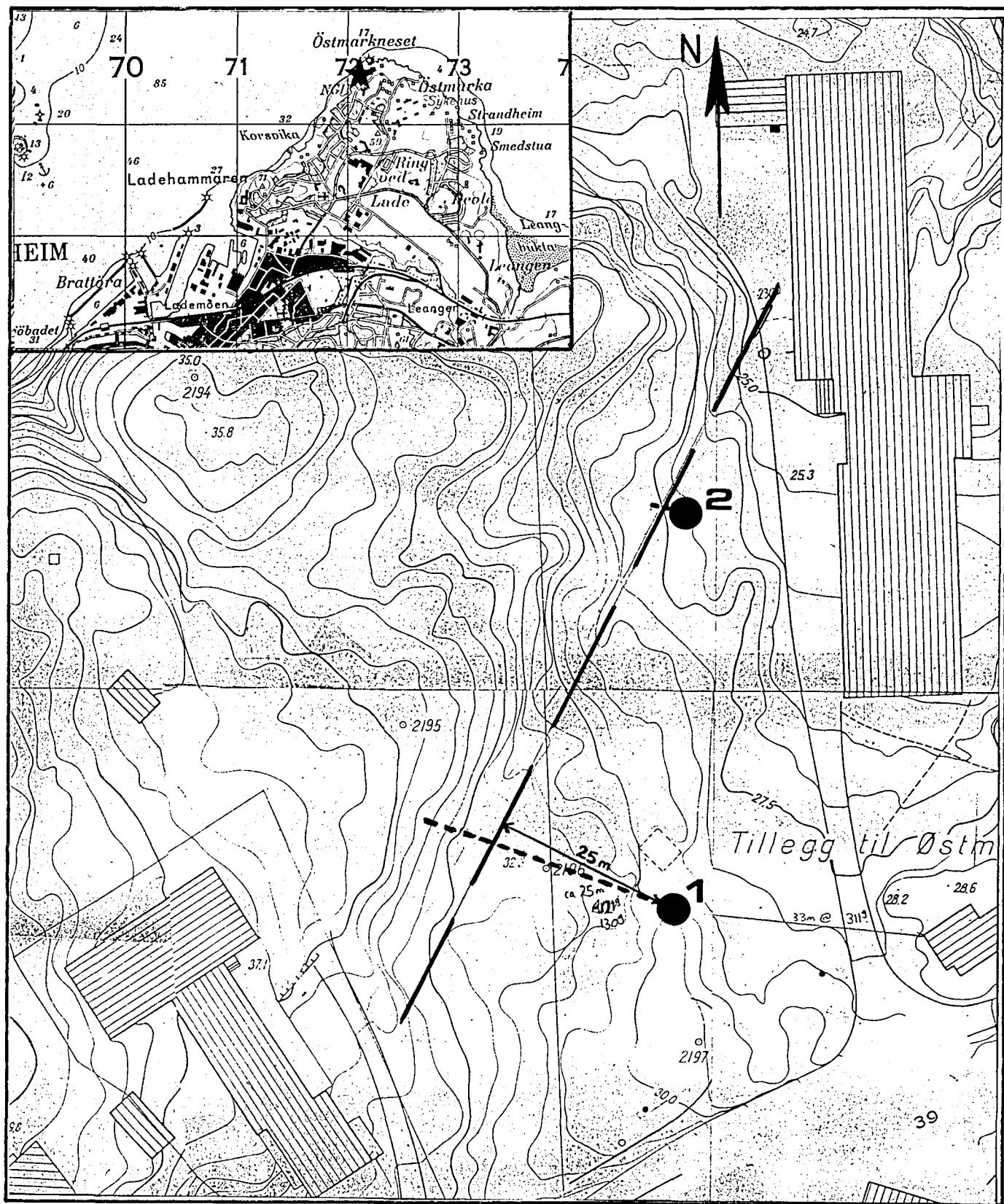
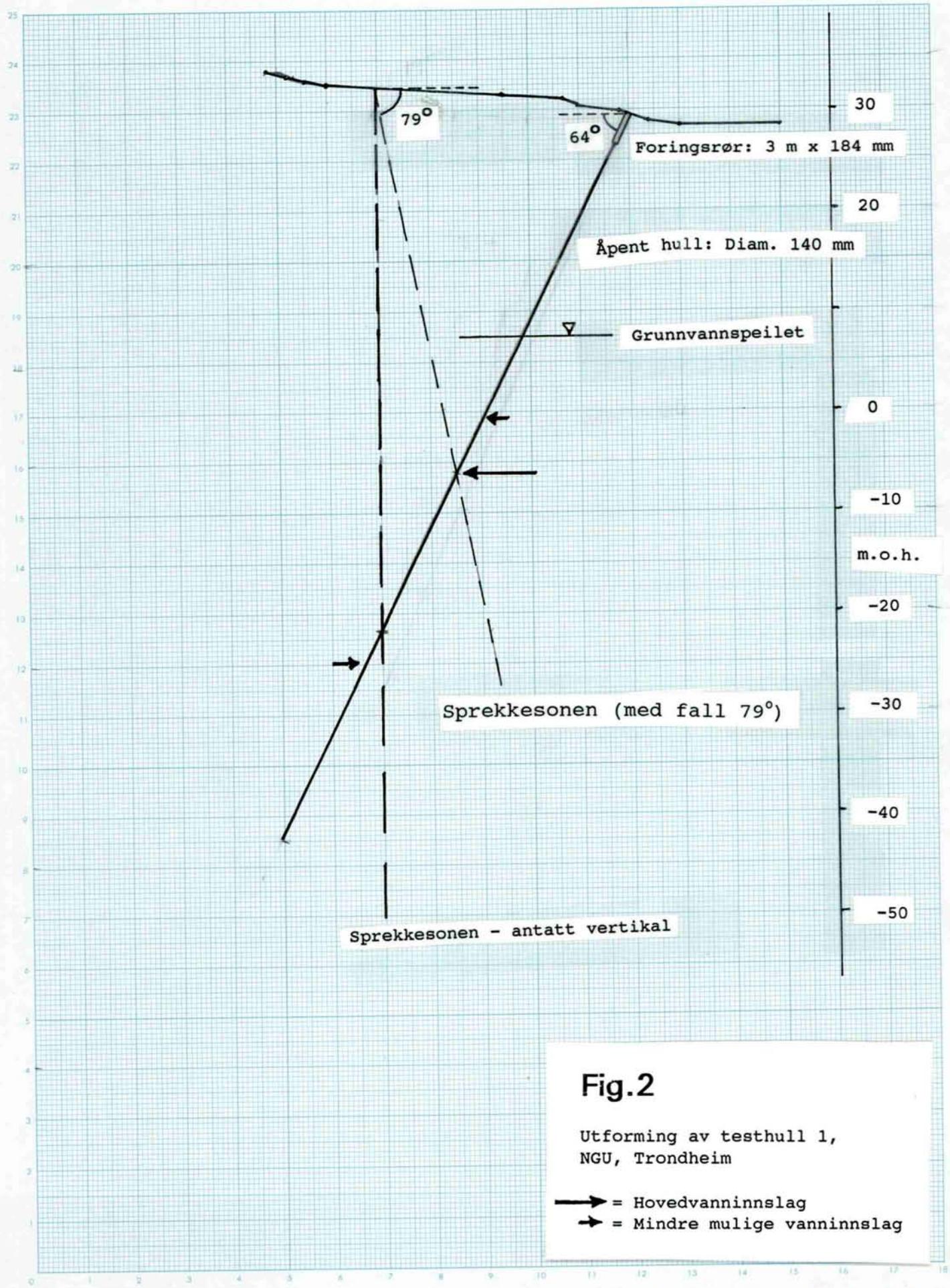


Fig.1 Lokalisering av testhullene. NGU Trondheim

 = Testhull med horisontal komponent av fallet

40 m



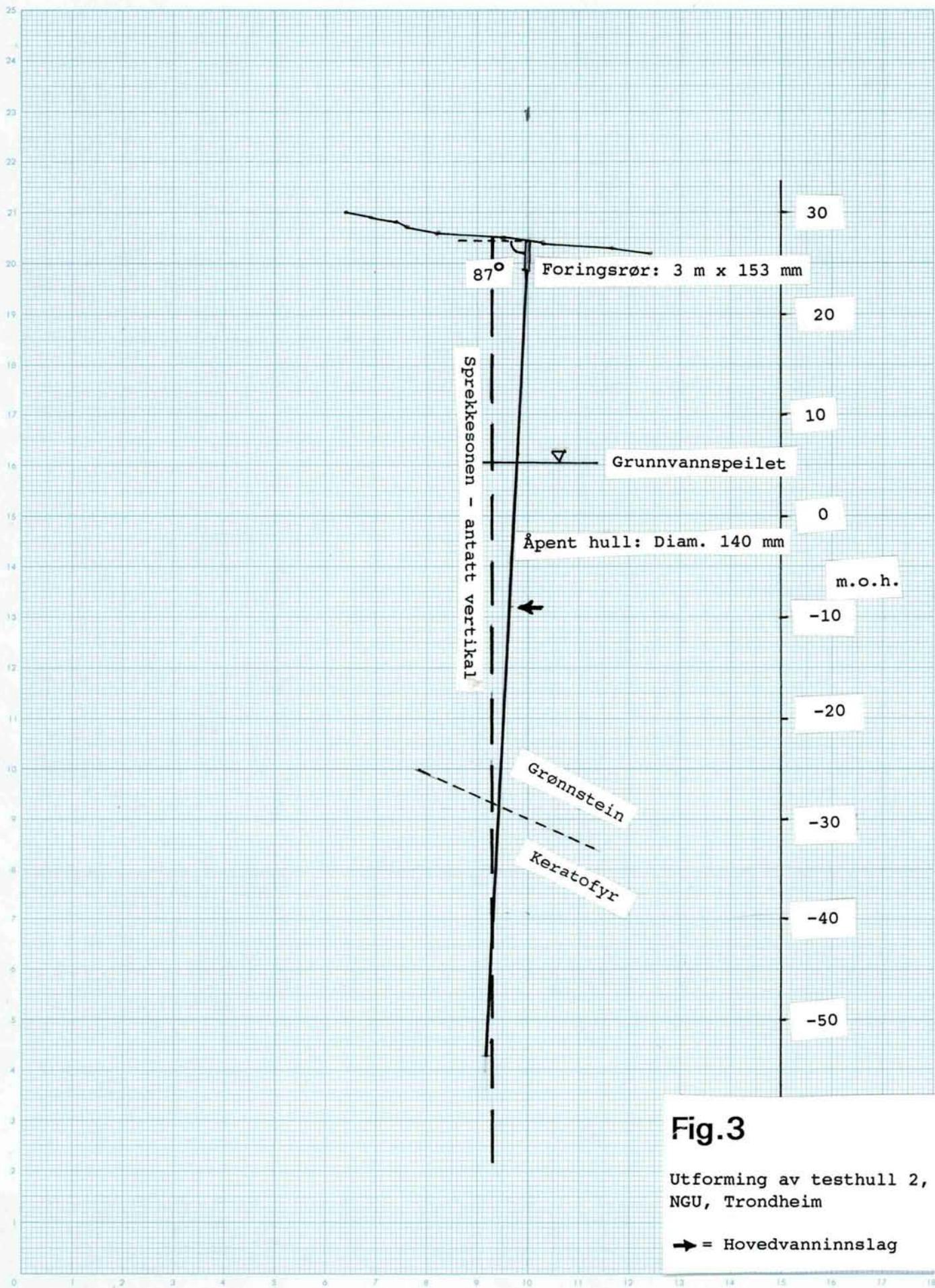


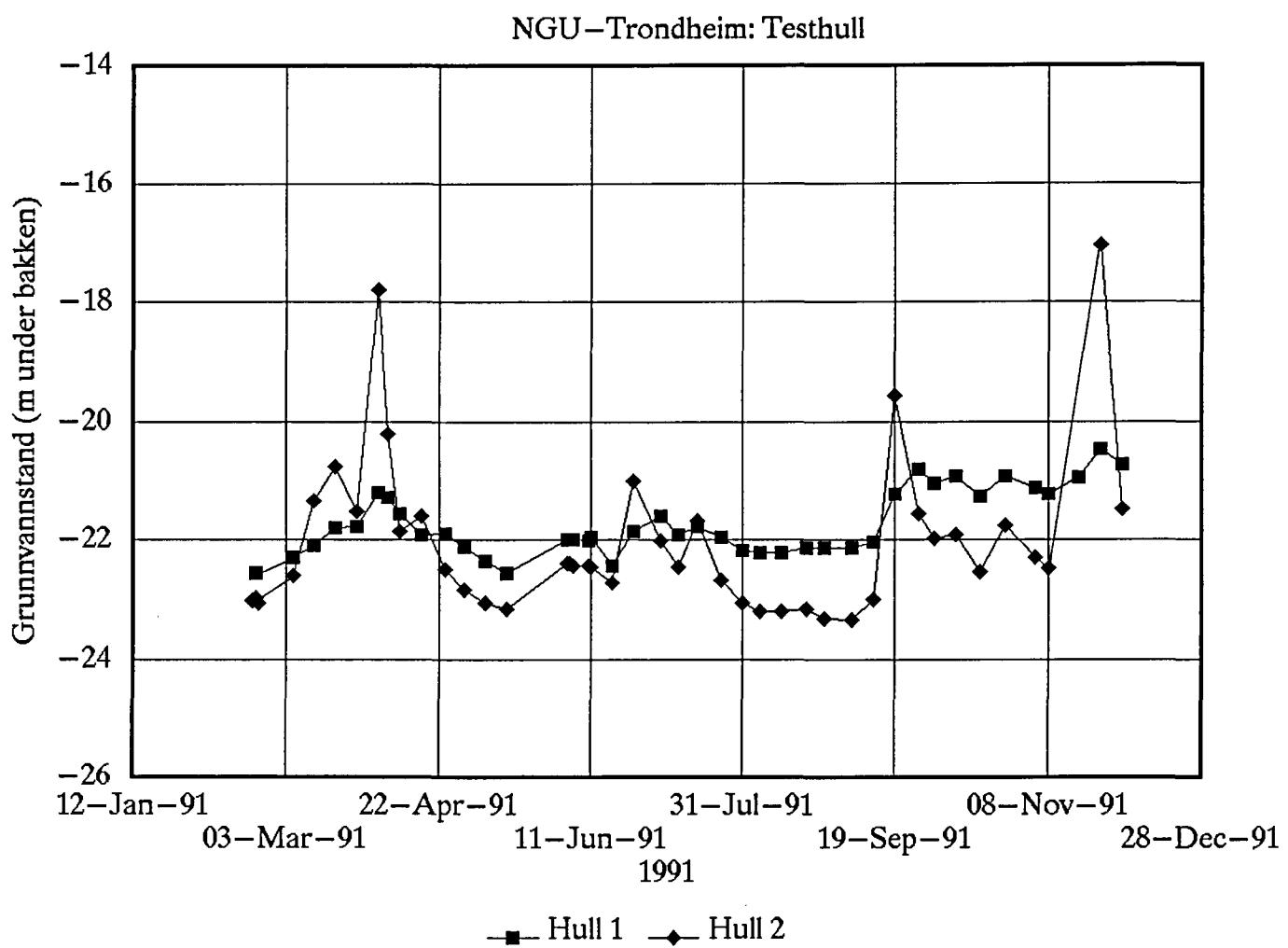
Fig.3

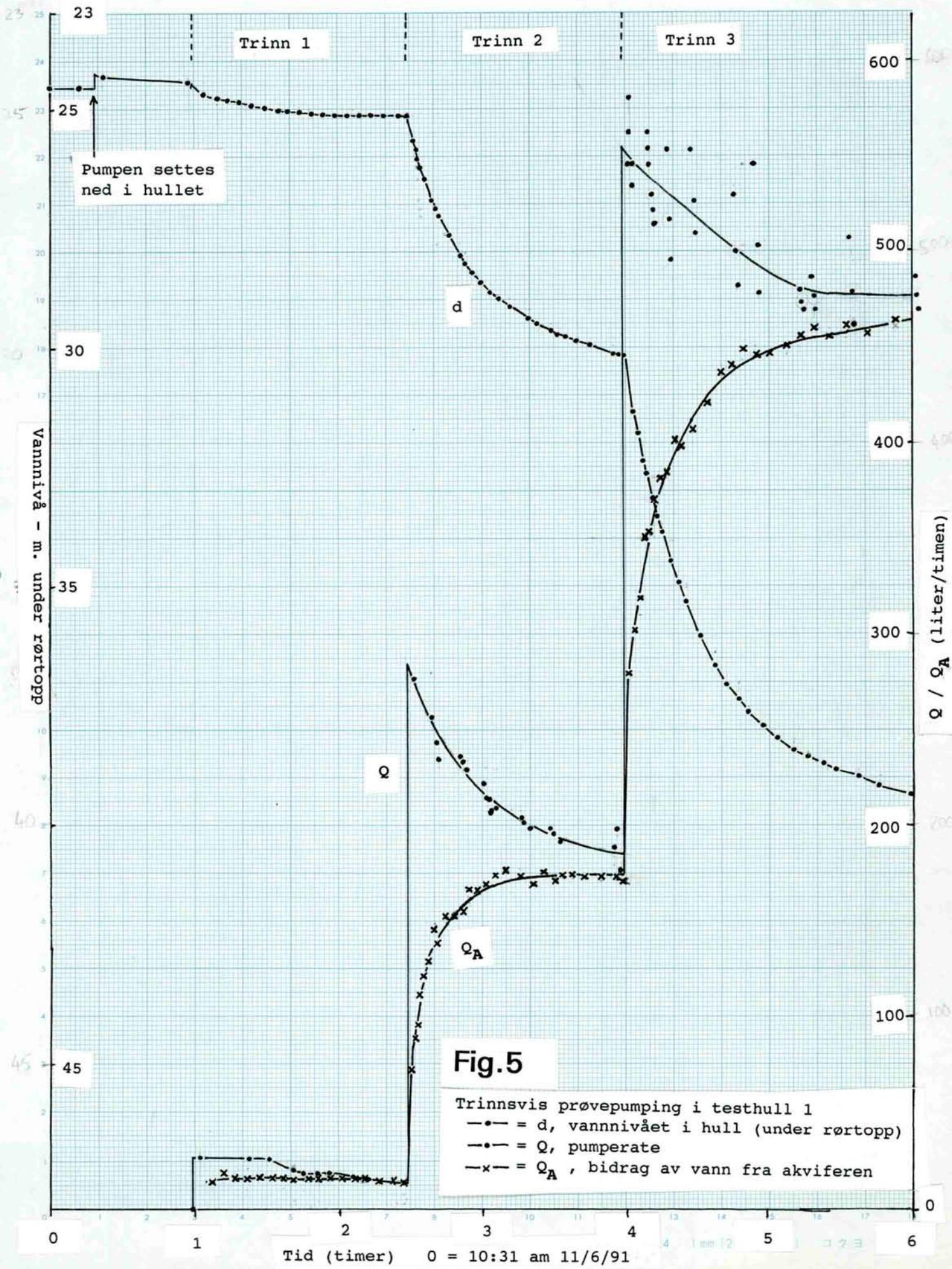
Utforming av testhull 2,
NGU, Trondheim

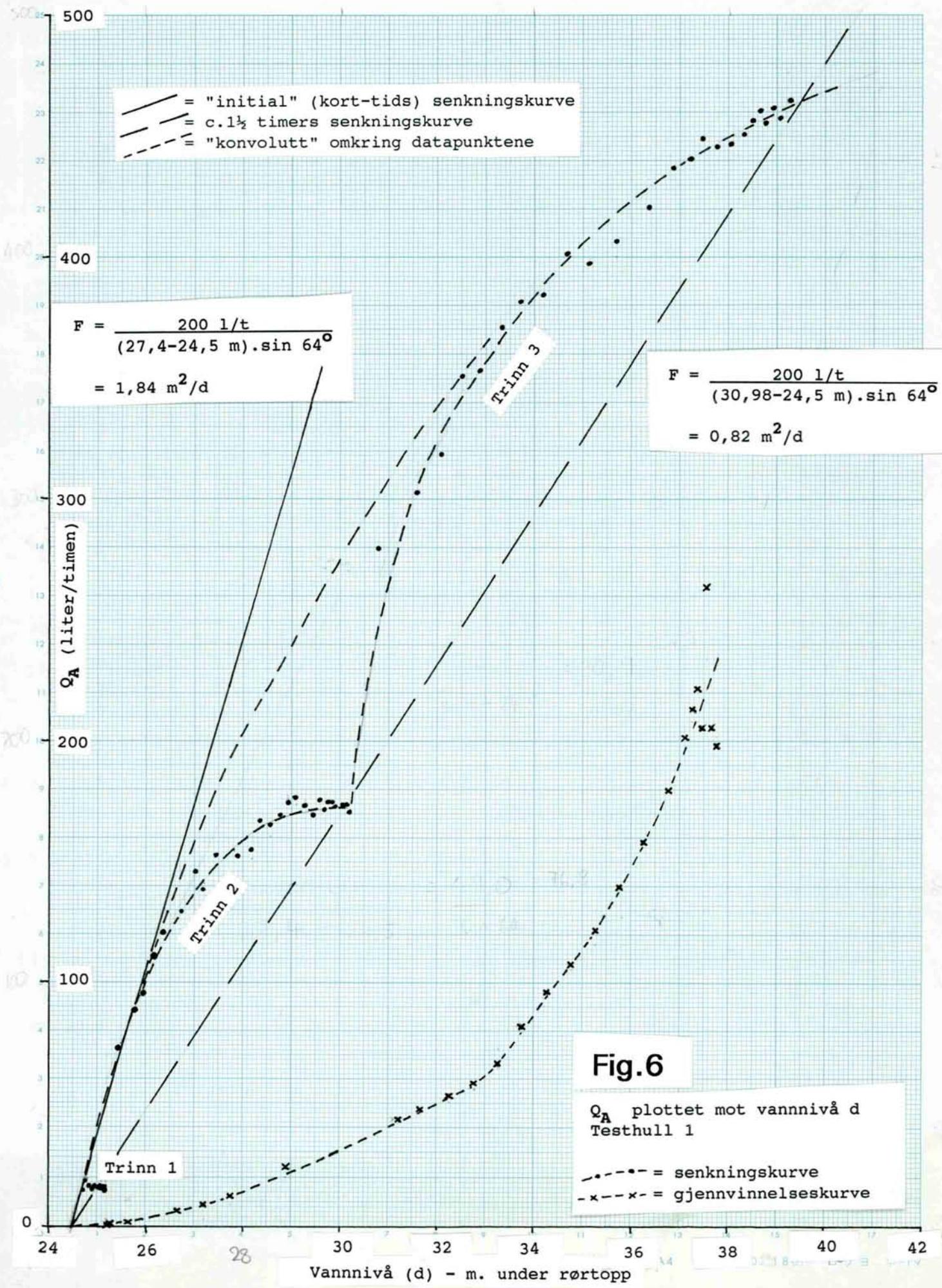
JIS-A4 | 1 mm (250x160) コクヨ ポーラ

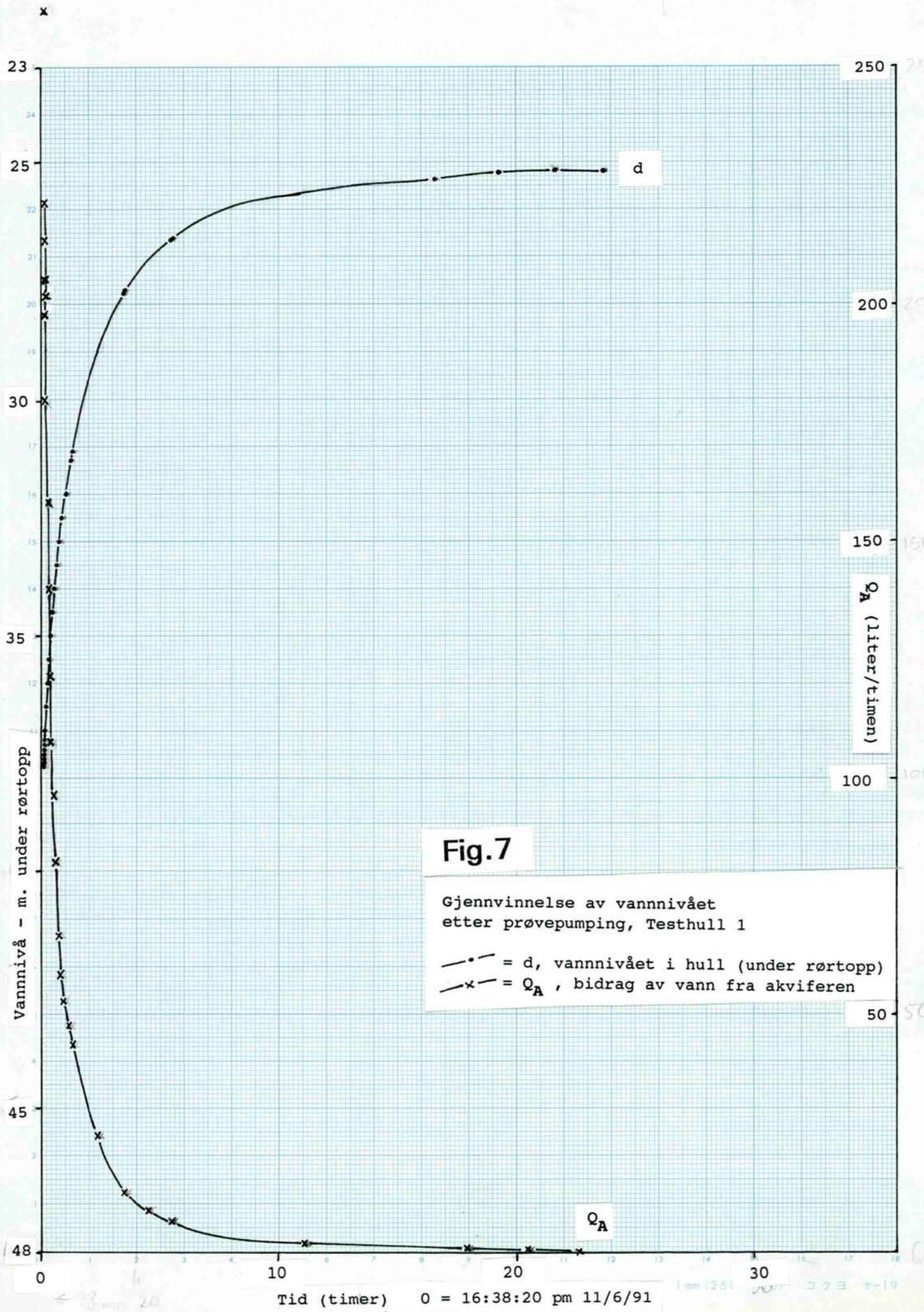
Fig.4

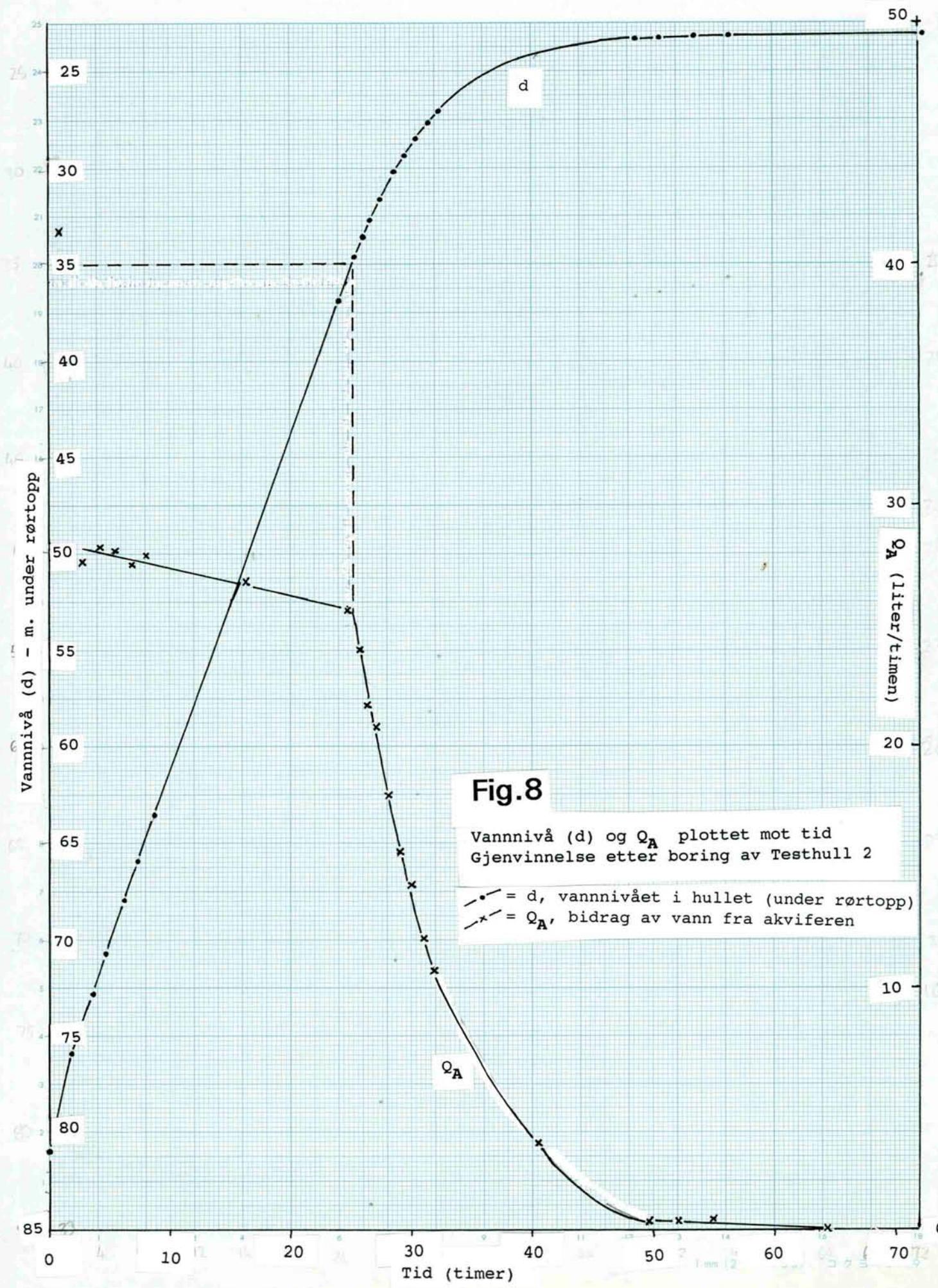
Vannstandsmålinger i testhullene, 1991
(m - vertikalt dyp under bakken)

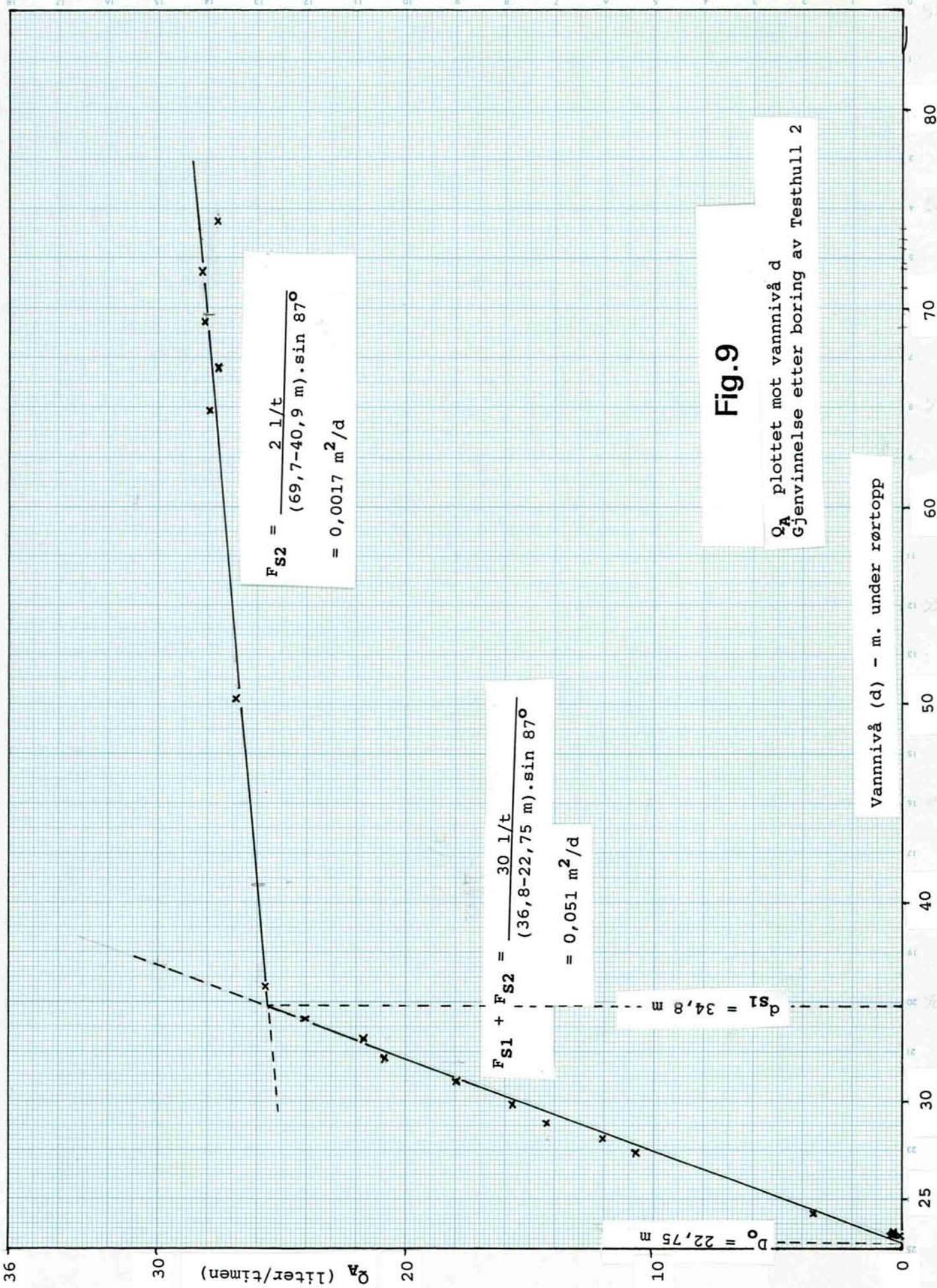




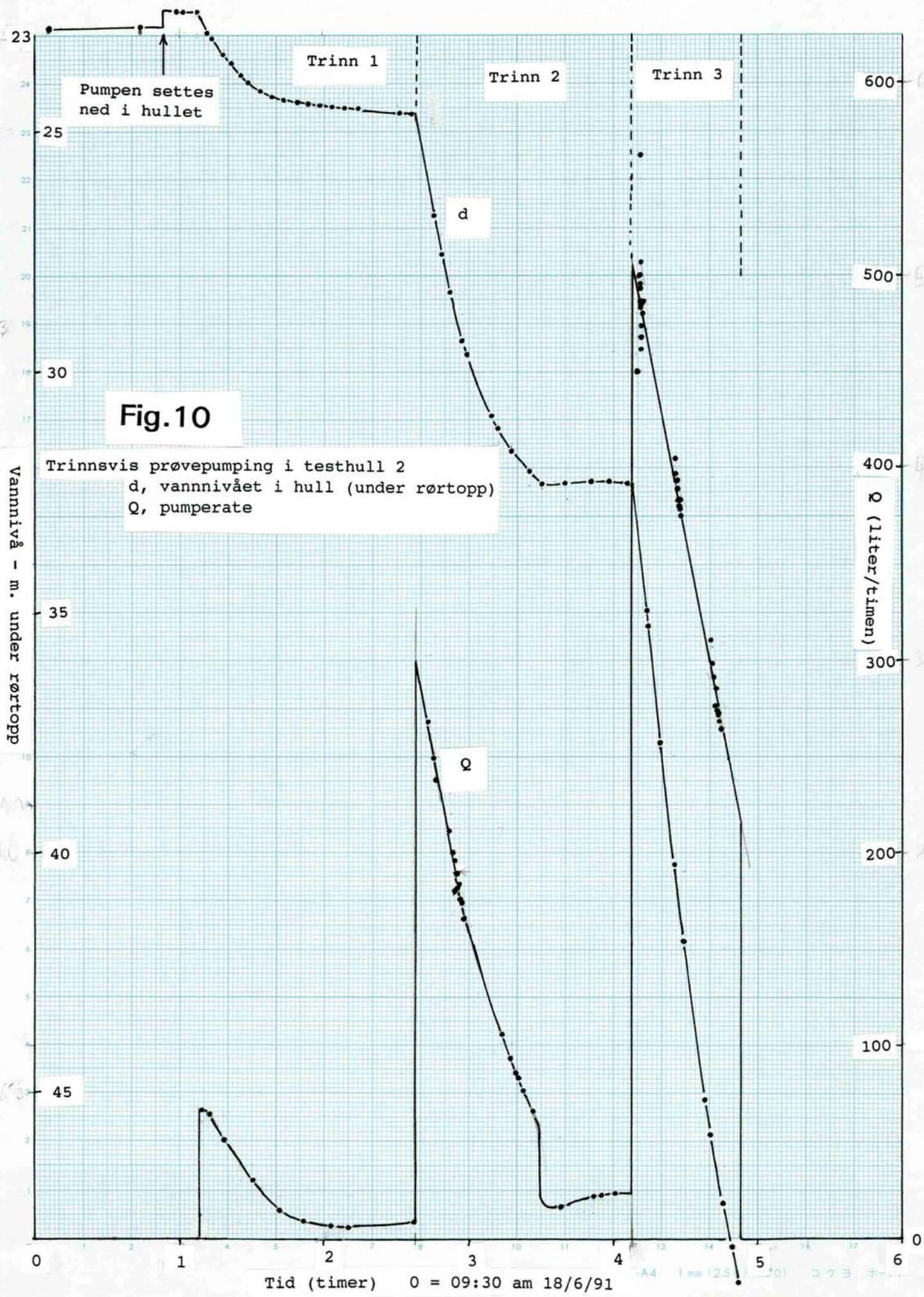


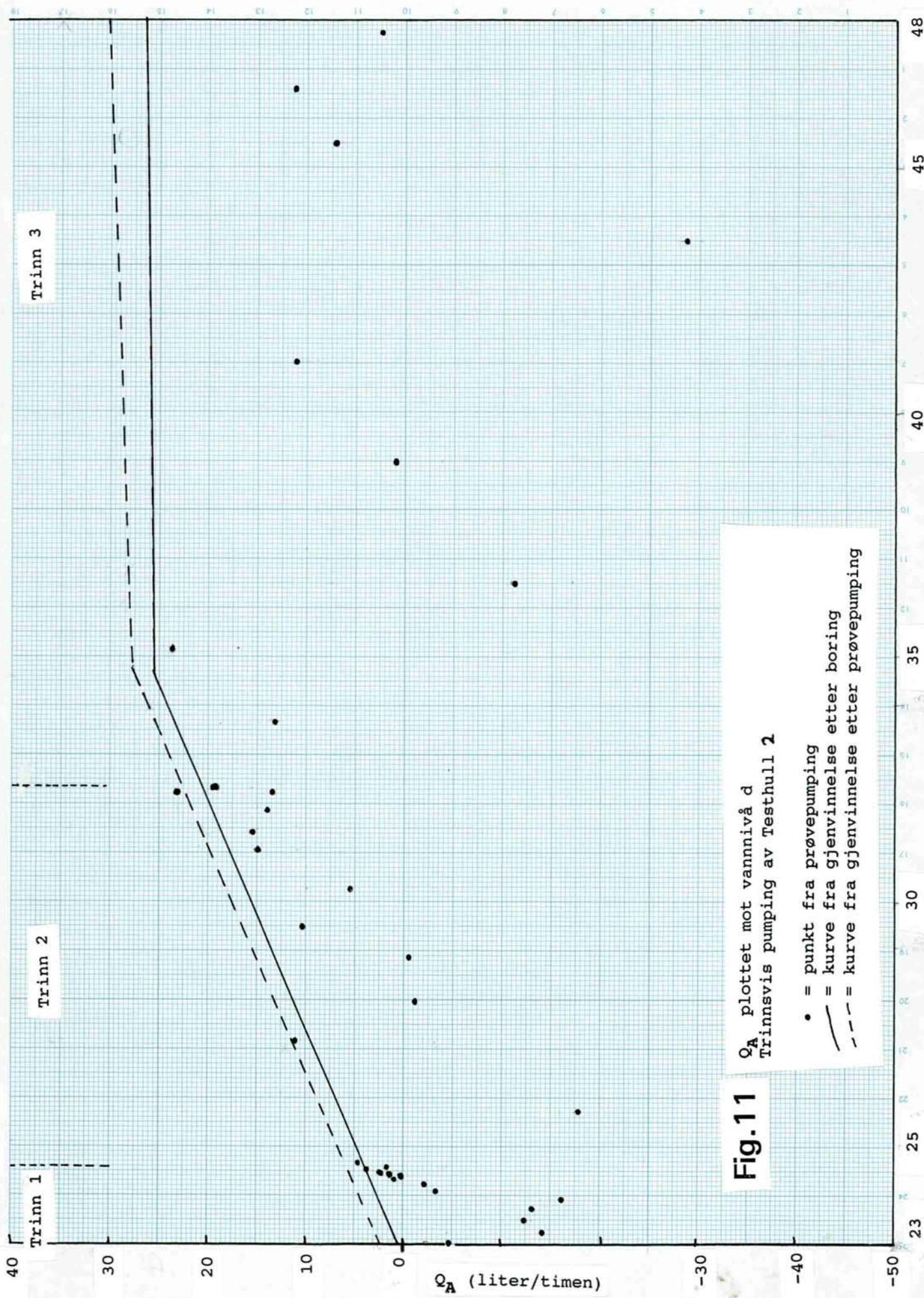




**Fig.9**

Q_A plottet mot vannnivå d
Gjenvinnelse etter boring av Testhull 2



**Fig. 11**

Q_A plottet mot vannnivå d
Trinnsvis pumping av Testhull 2

• = punkt fra prøvepumping
— = kurve fra gjenvinnelse etter boring
- - = kurve fra gjenvinnelse etter prøvepumping

Vannnivå (d) – m. under rørtopp

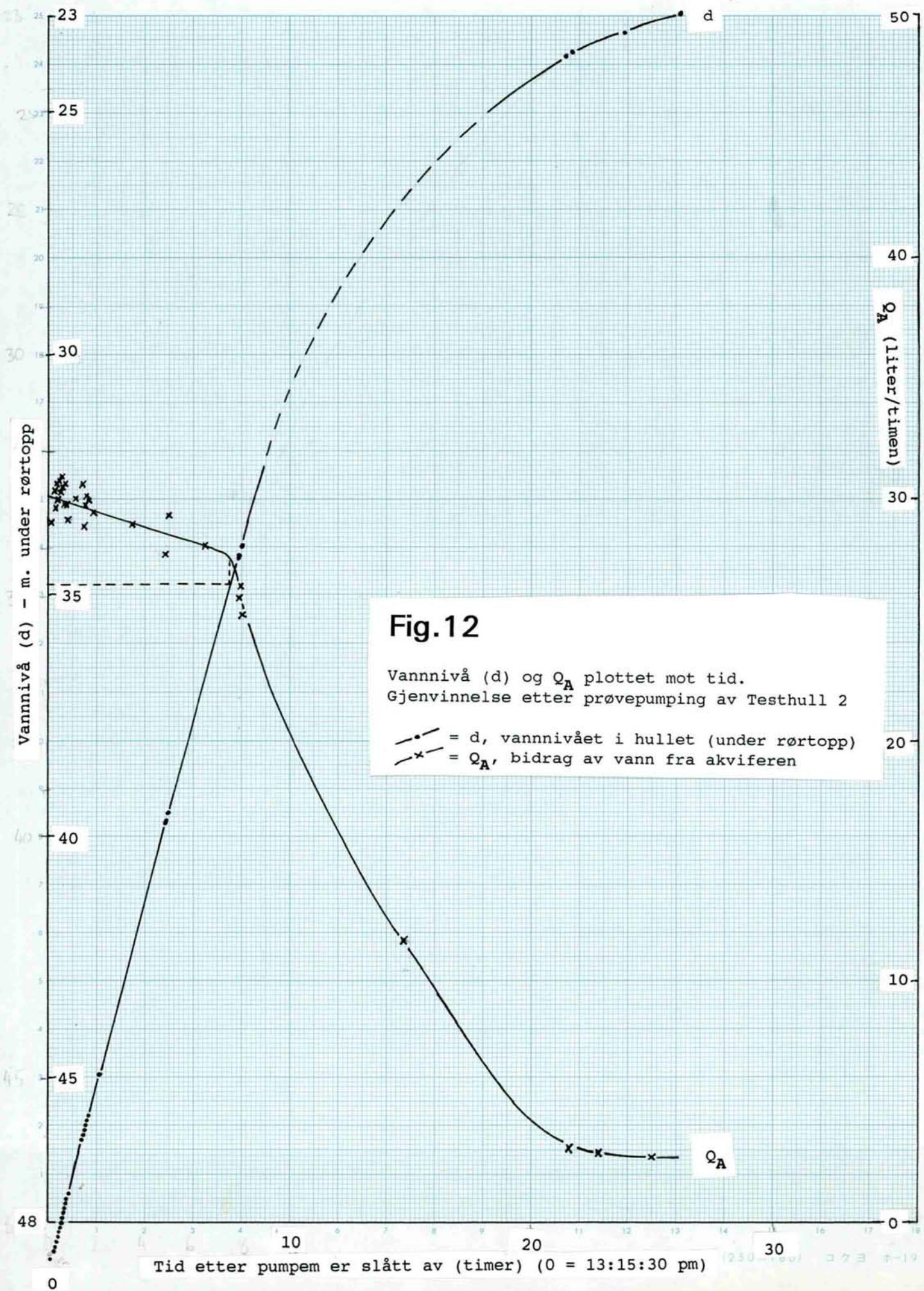
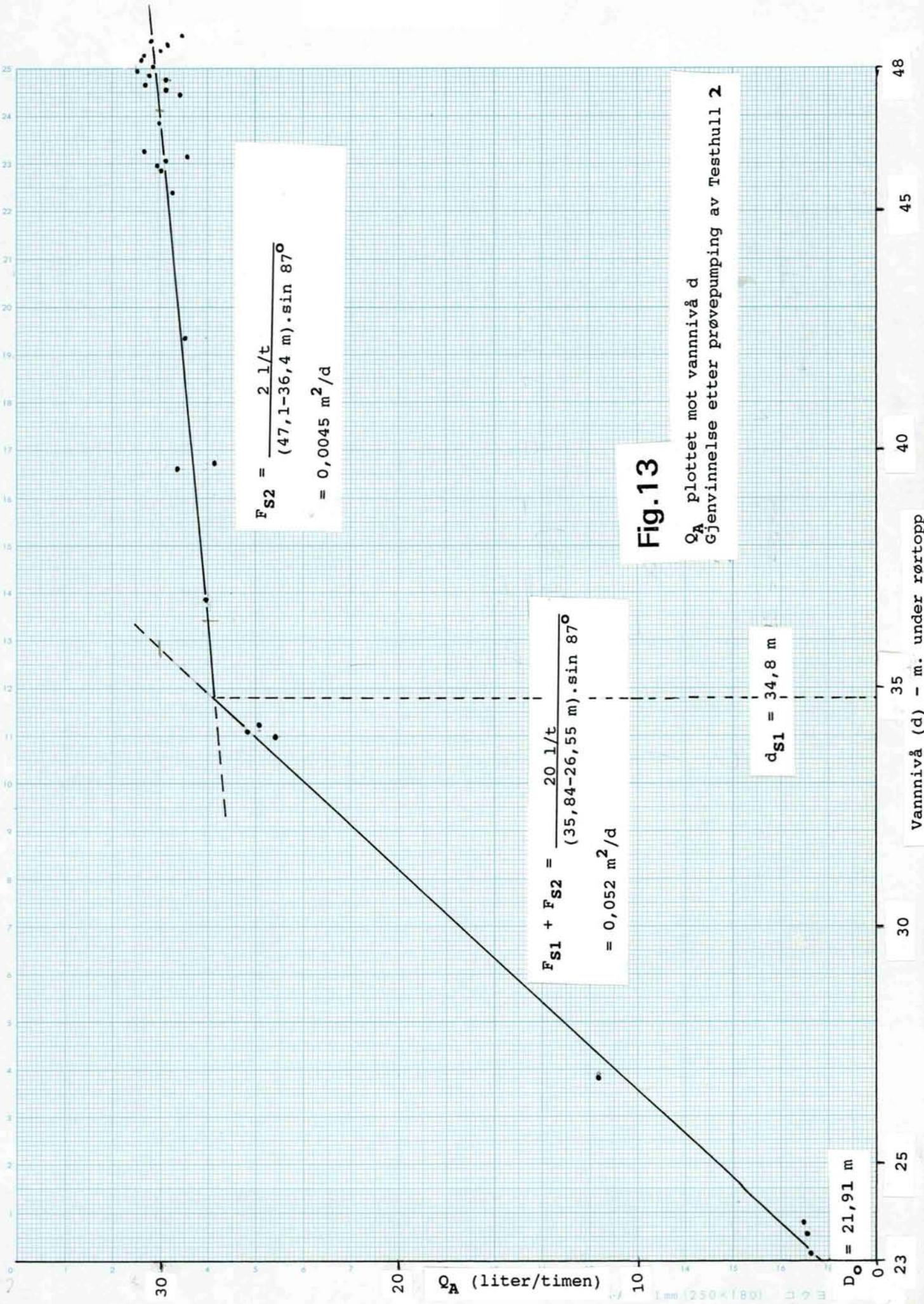


Fig. 12

Vannnivå (d) og Q_A plottet mot tid.
Gjenvinnelse etter prøvepumping av Testhull 2

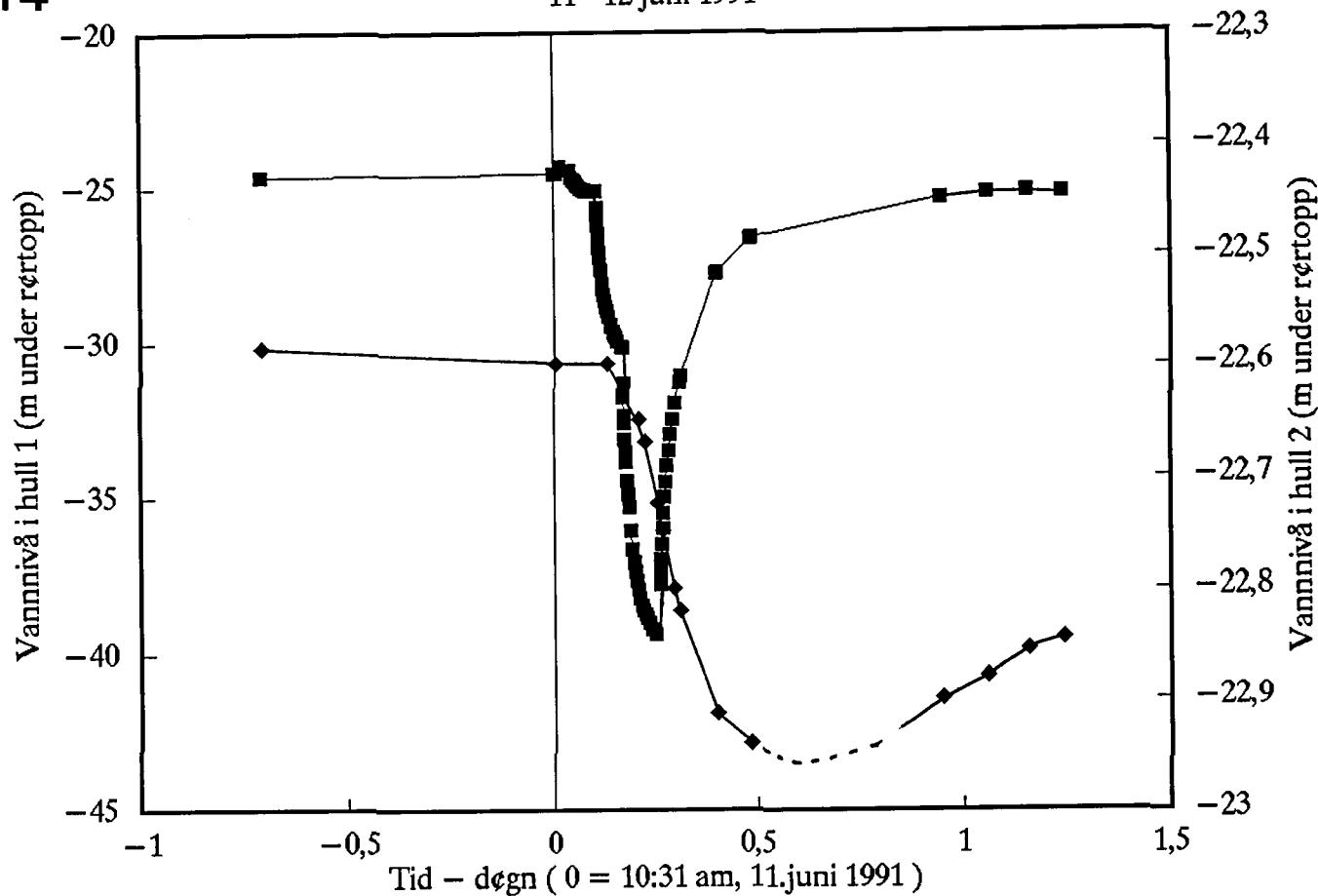
$\bullet - \cdots - d$ = d , vannnivået i hullet (under rørtopp)
 $\times - \cdots - Q_A$ = bidrag av vann fra akviferen



Pumpingtest i testhull 1 – NGU Trondheim

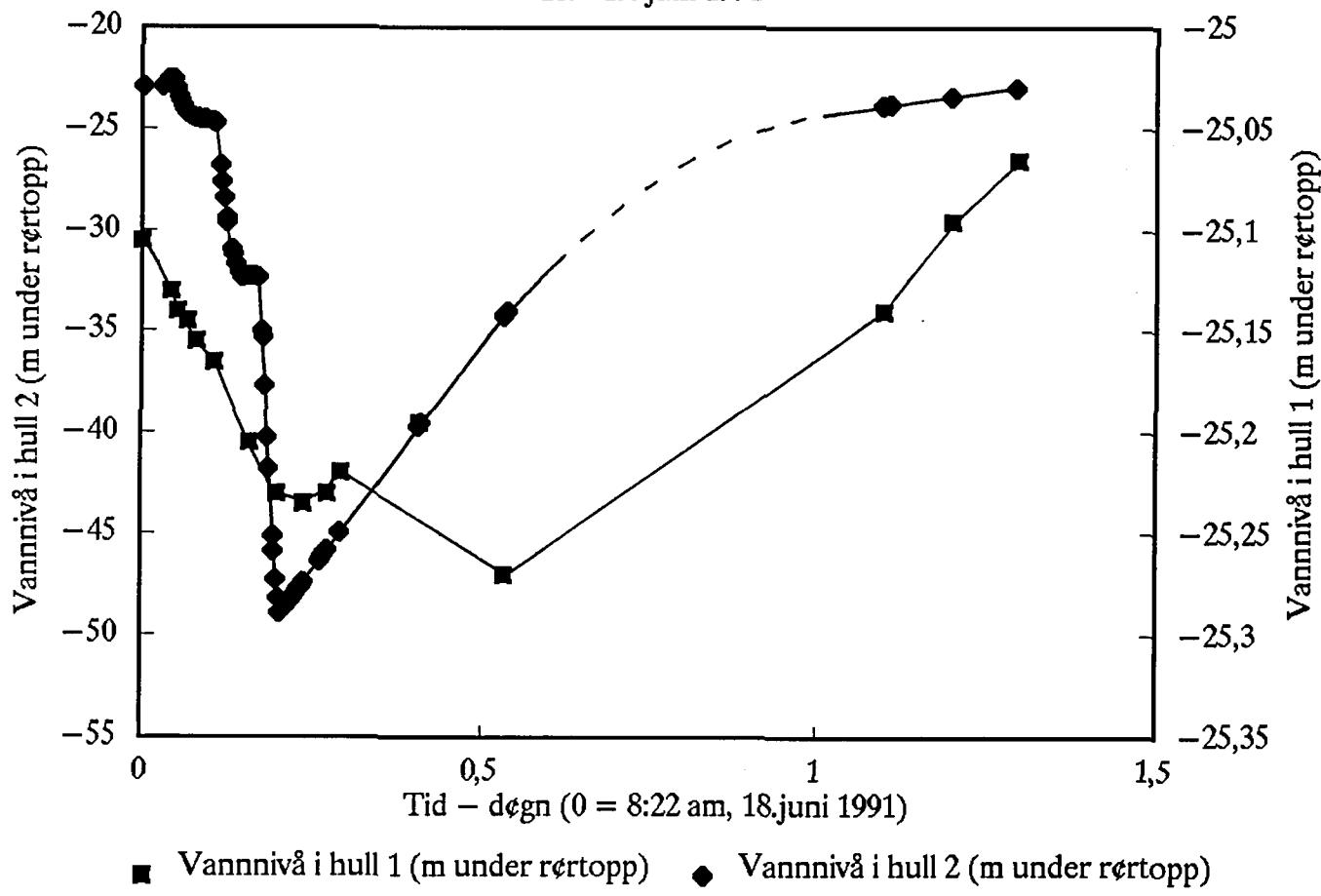
Fig. 14

11–12 juni 1991



Pumpingtest i testhull 2 – NGU Trondheim

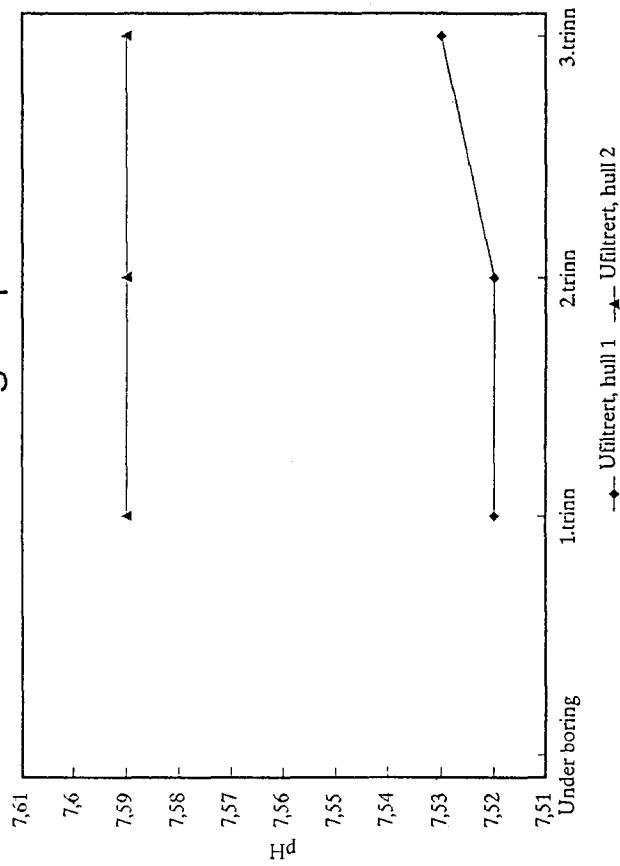
18.–19. juni 1991



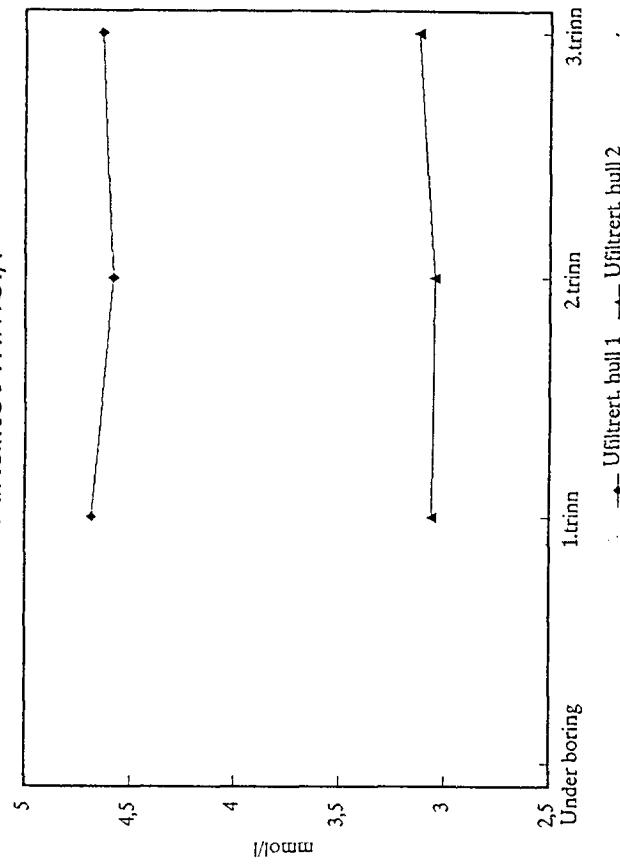
Figs.15 a-f

Grunnvannskjemi under boring og prøvepumping

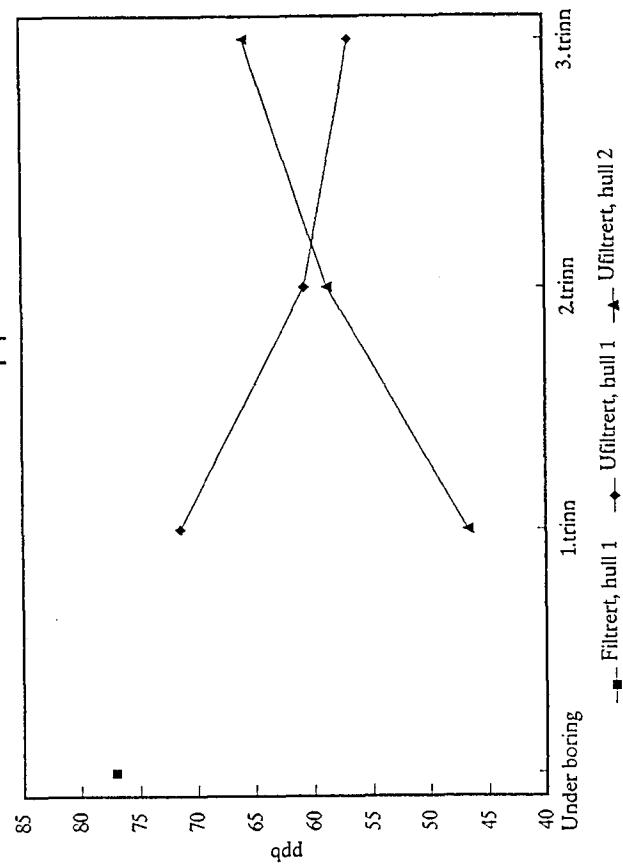
Surhetsgrad pH



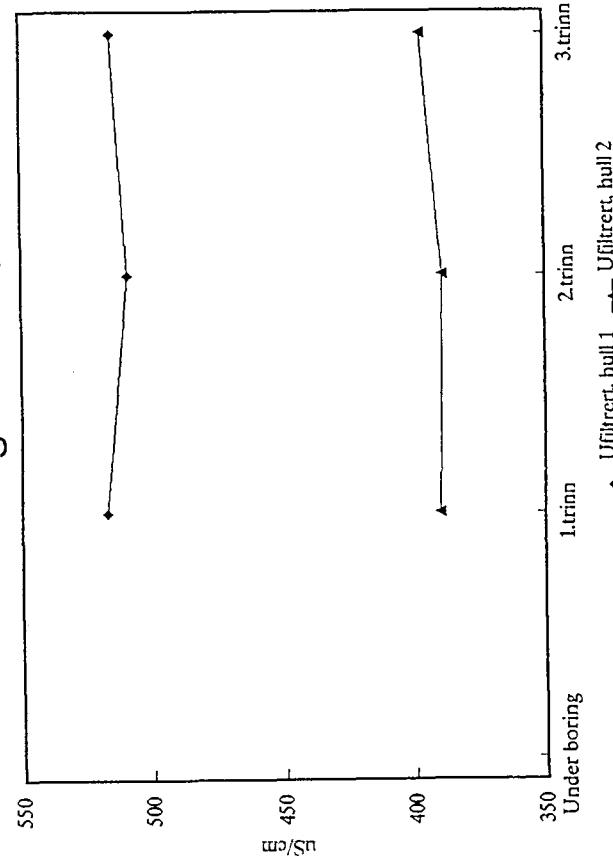
Alkalitet mmol/l

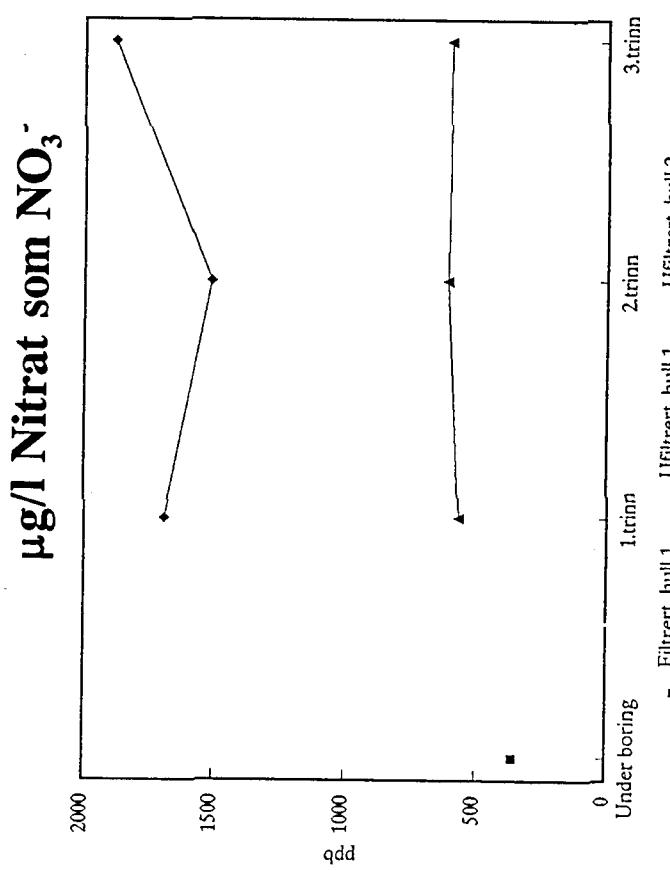
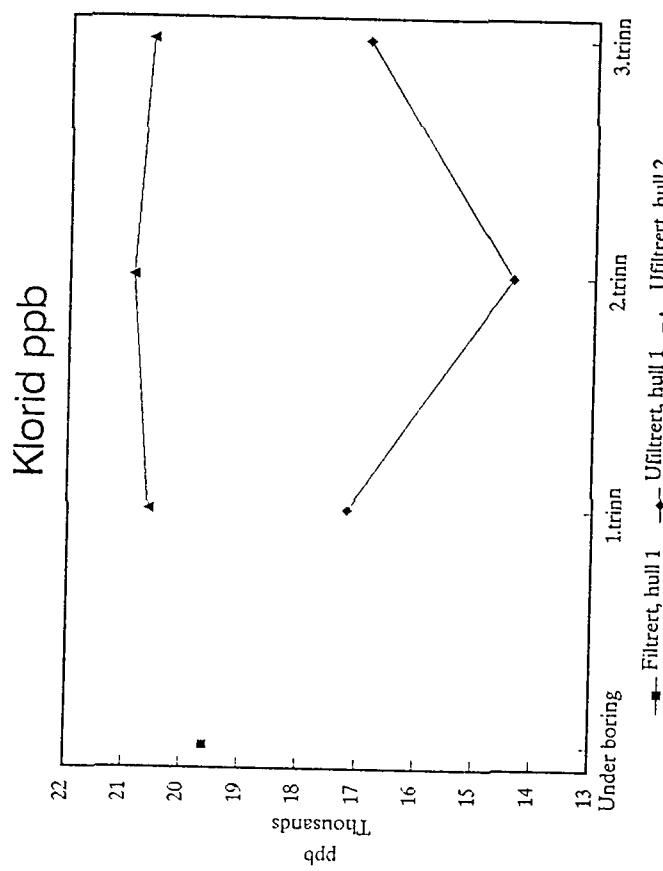
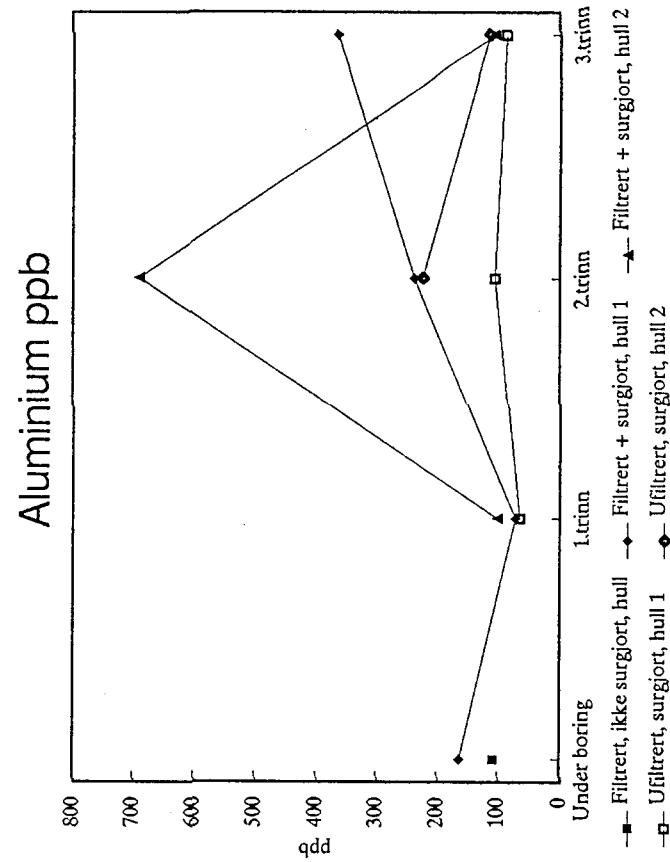
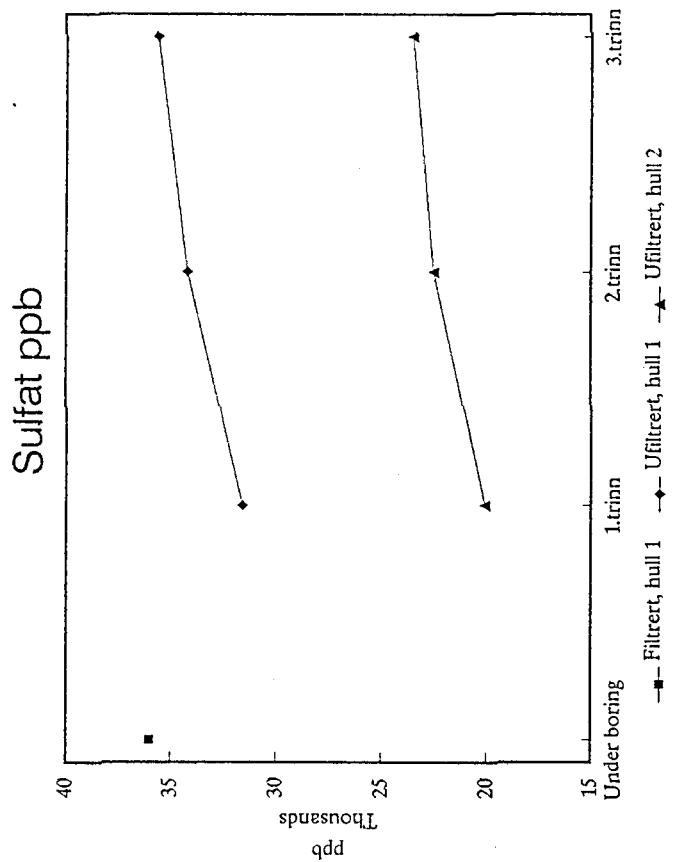


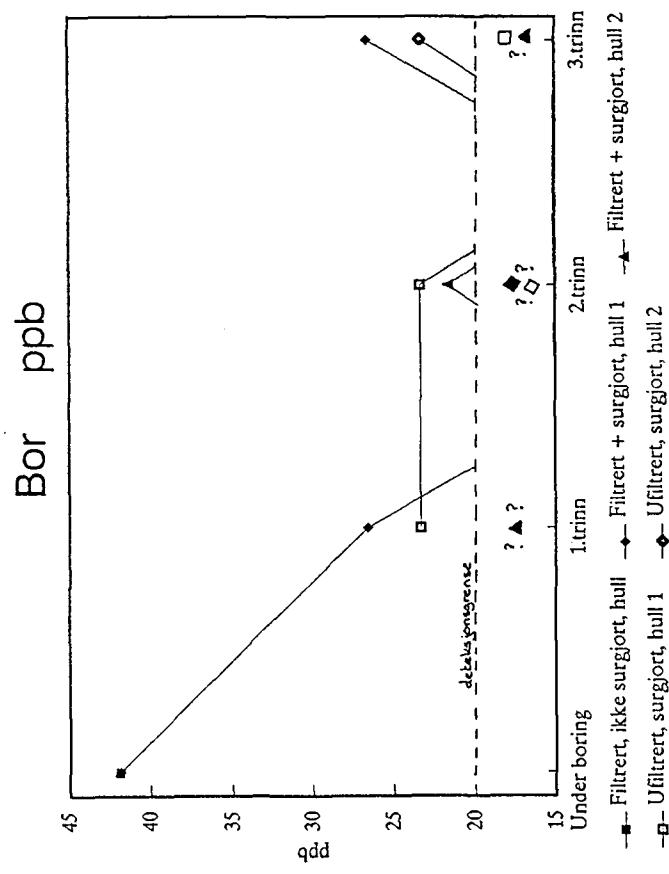
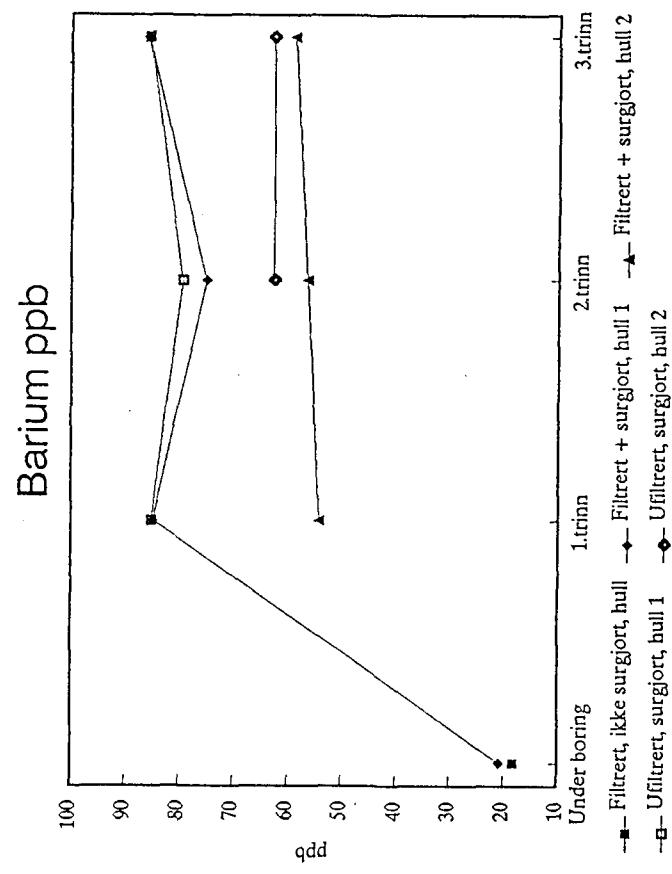
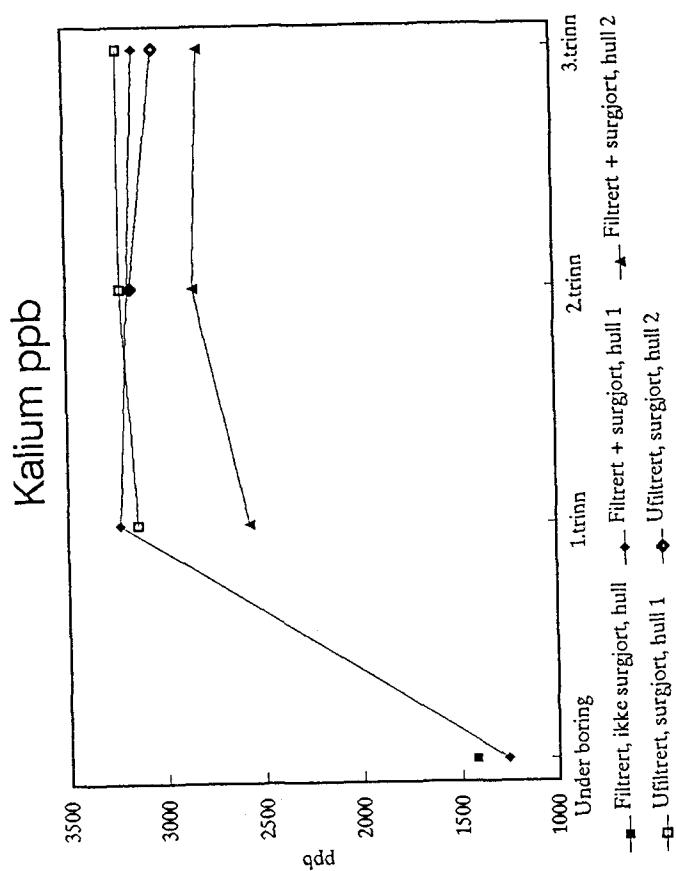
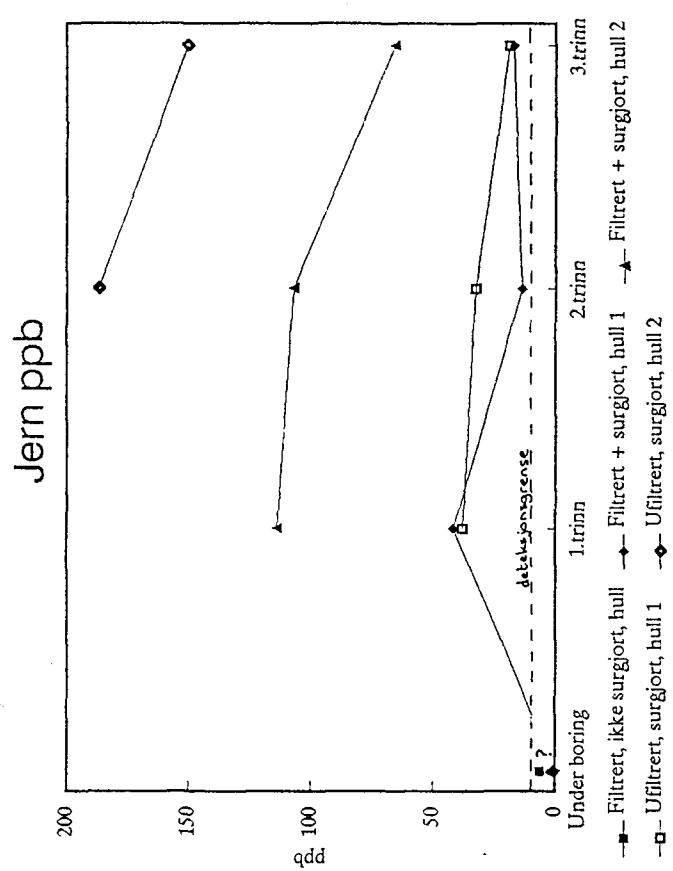
Bromid ppb

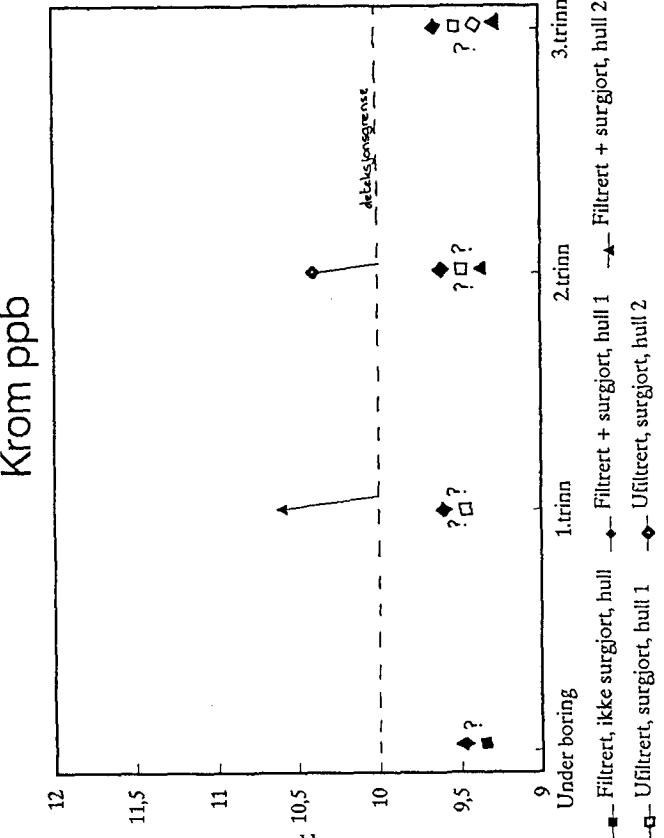
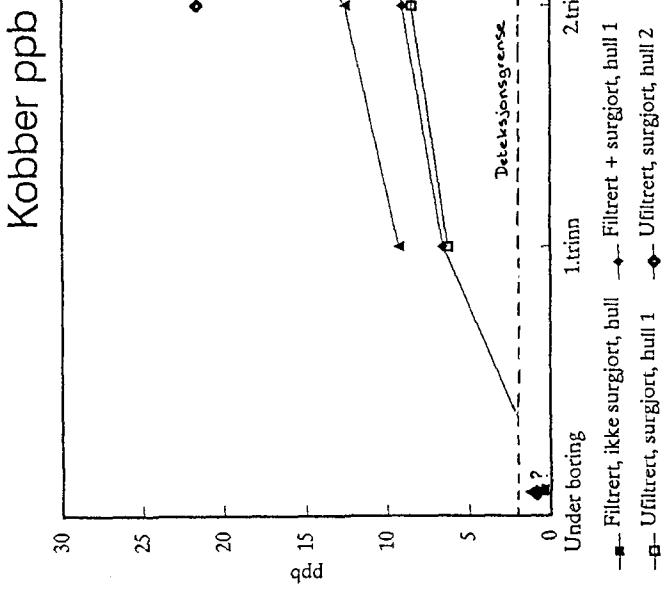
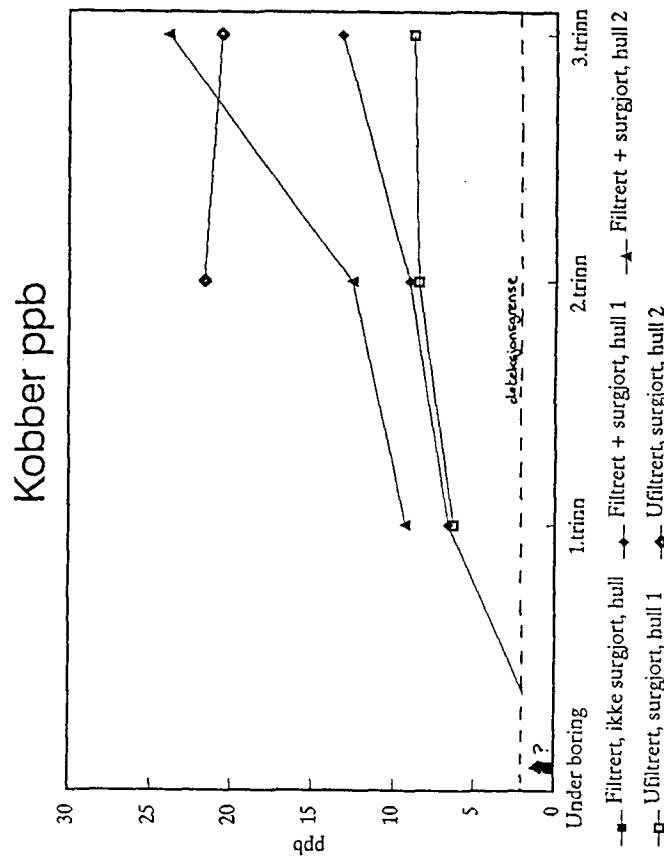
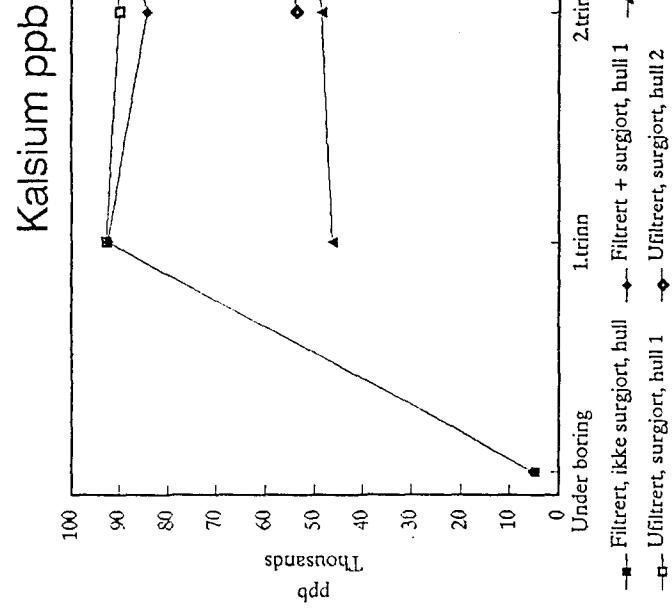


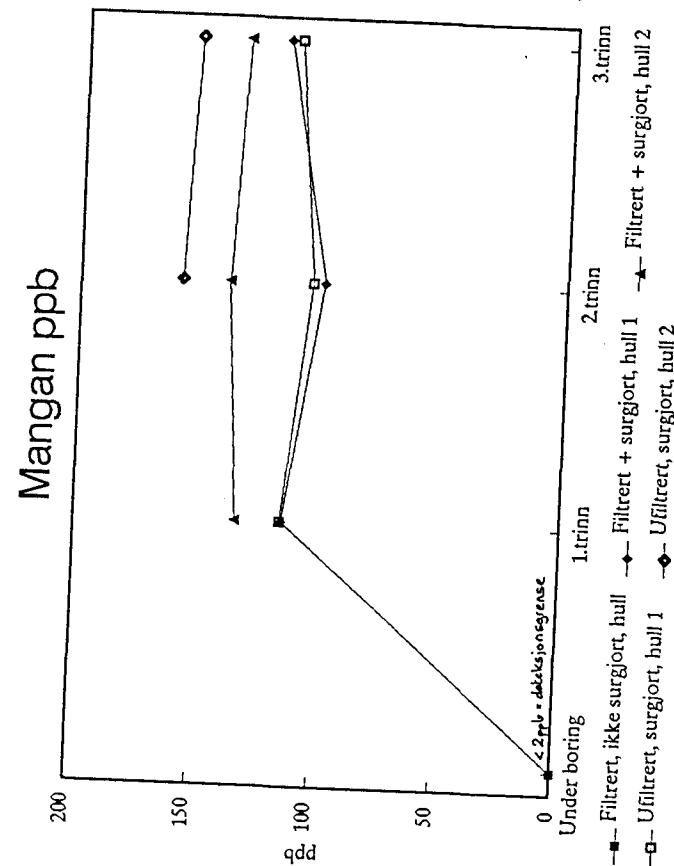
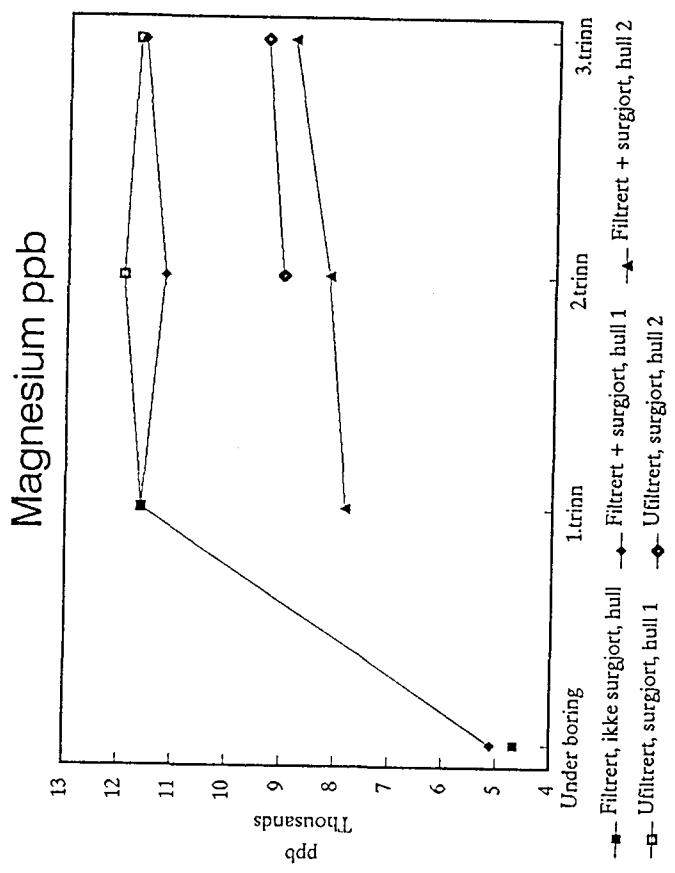
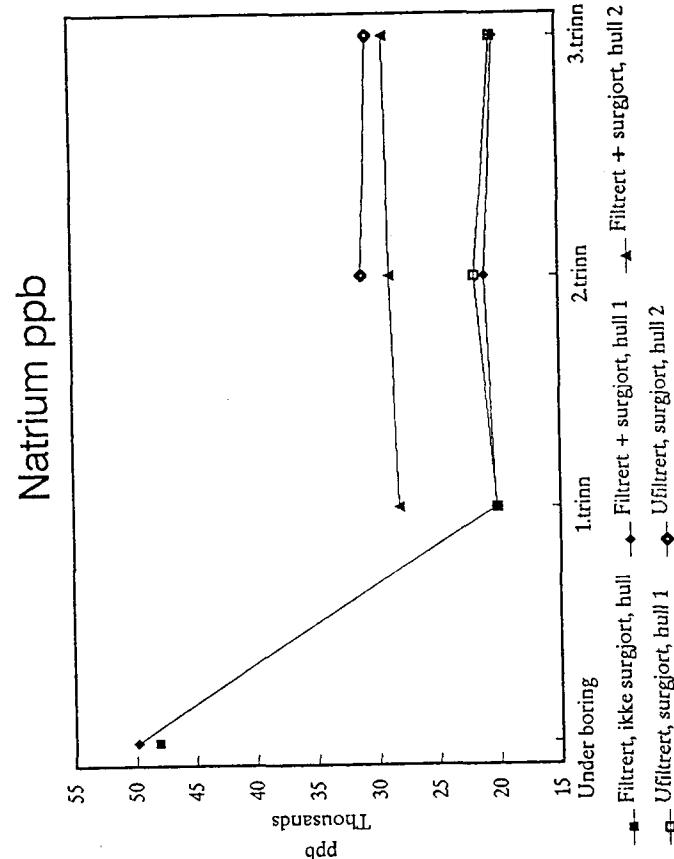
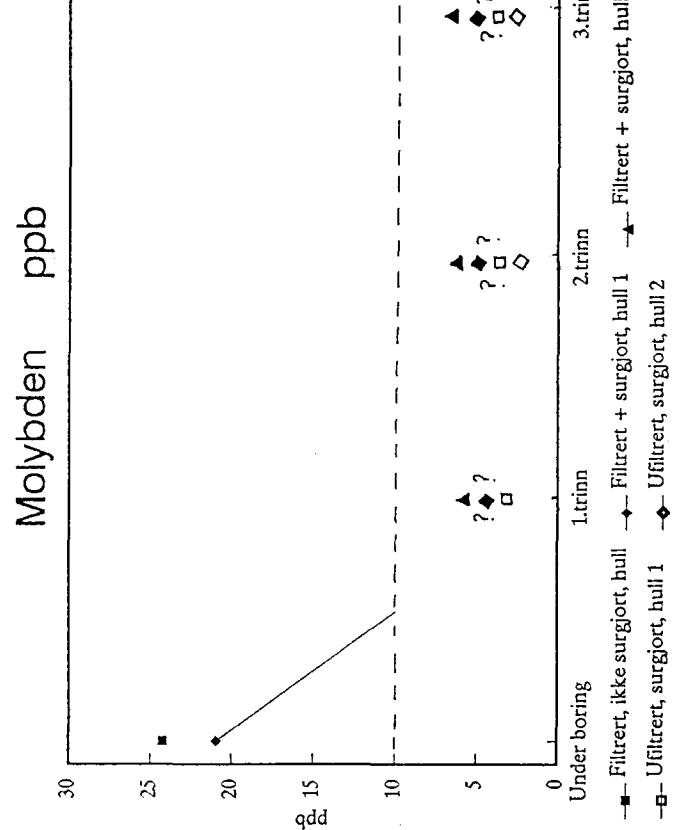
Ledningsevne uS/cm

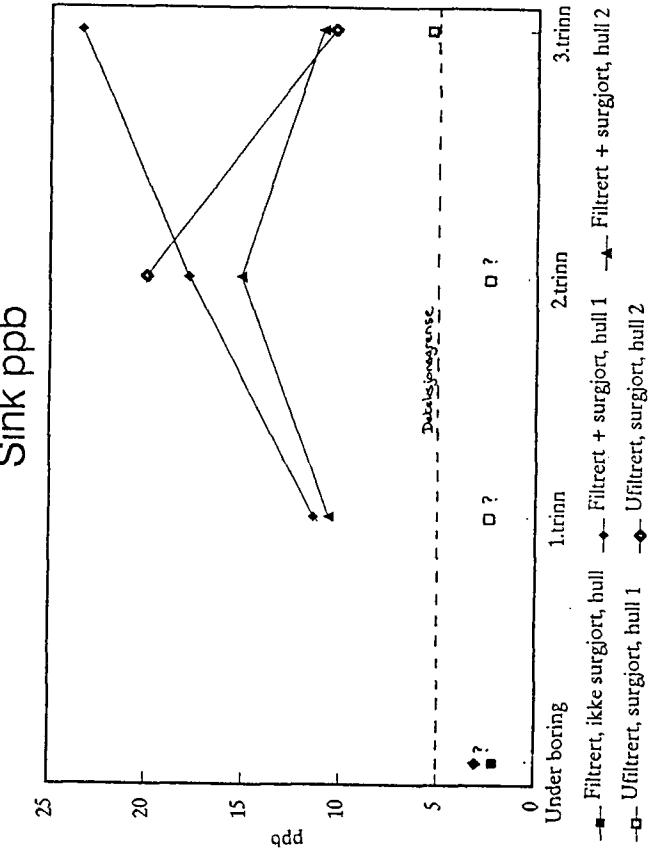
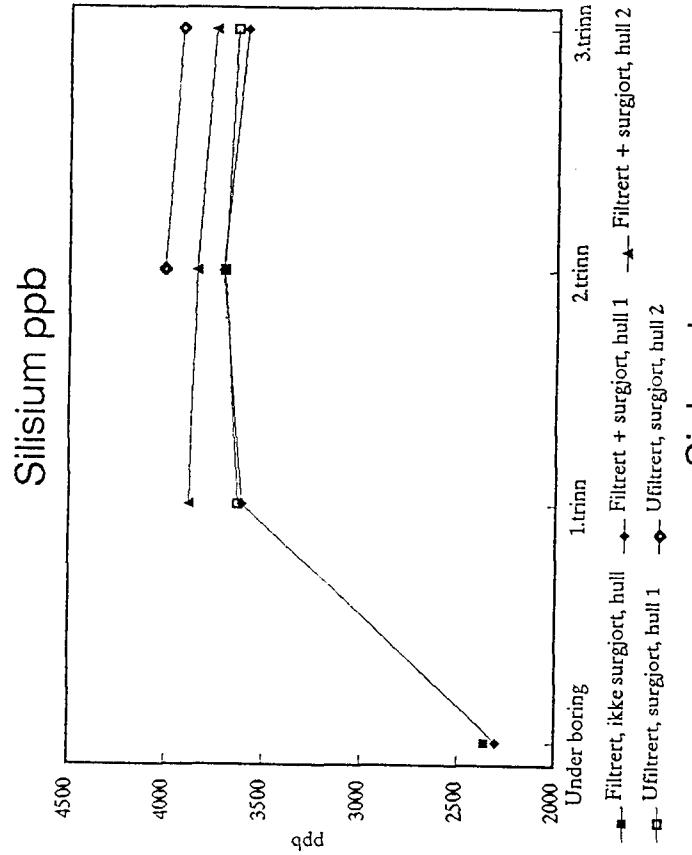
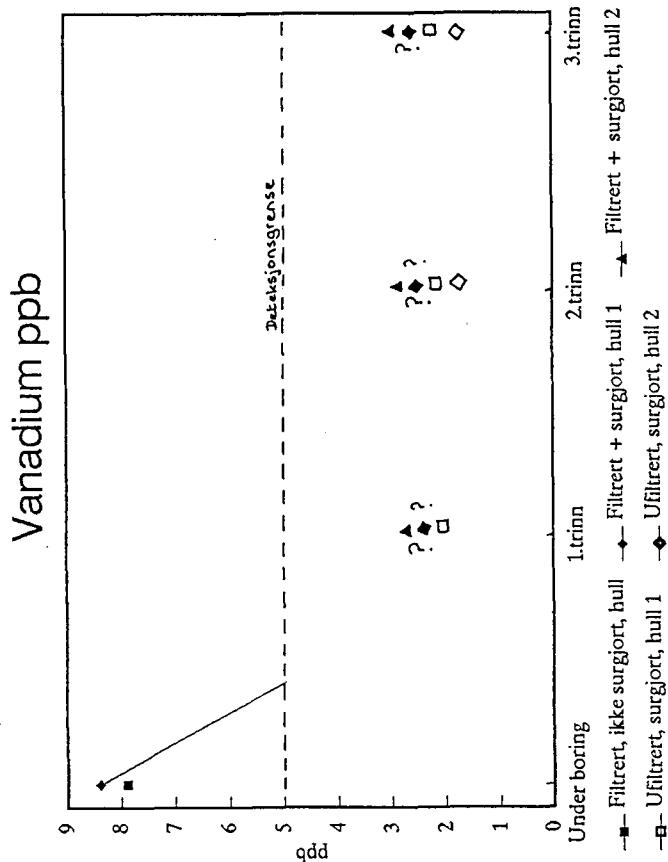
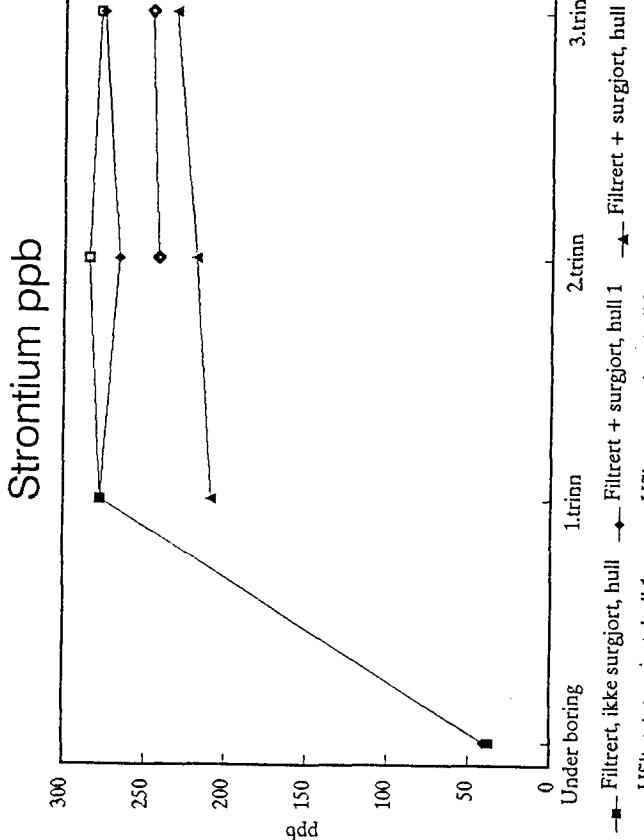












1. trinn
2. trinn
3. trinn

Under boring
Filtrert, ikke surgiort, hull 1
Filtrert + surgiort, hull 1
Ufiltrert, surgiort, hull 1
Filtrert, surgiort, hull 2
Ufiltrert, surgiort, hull 2

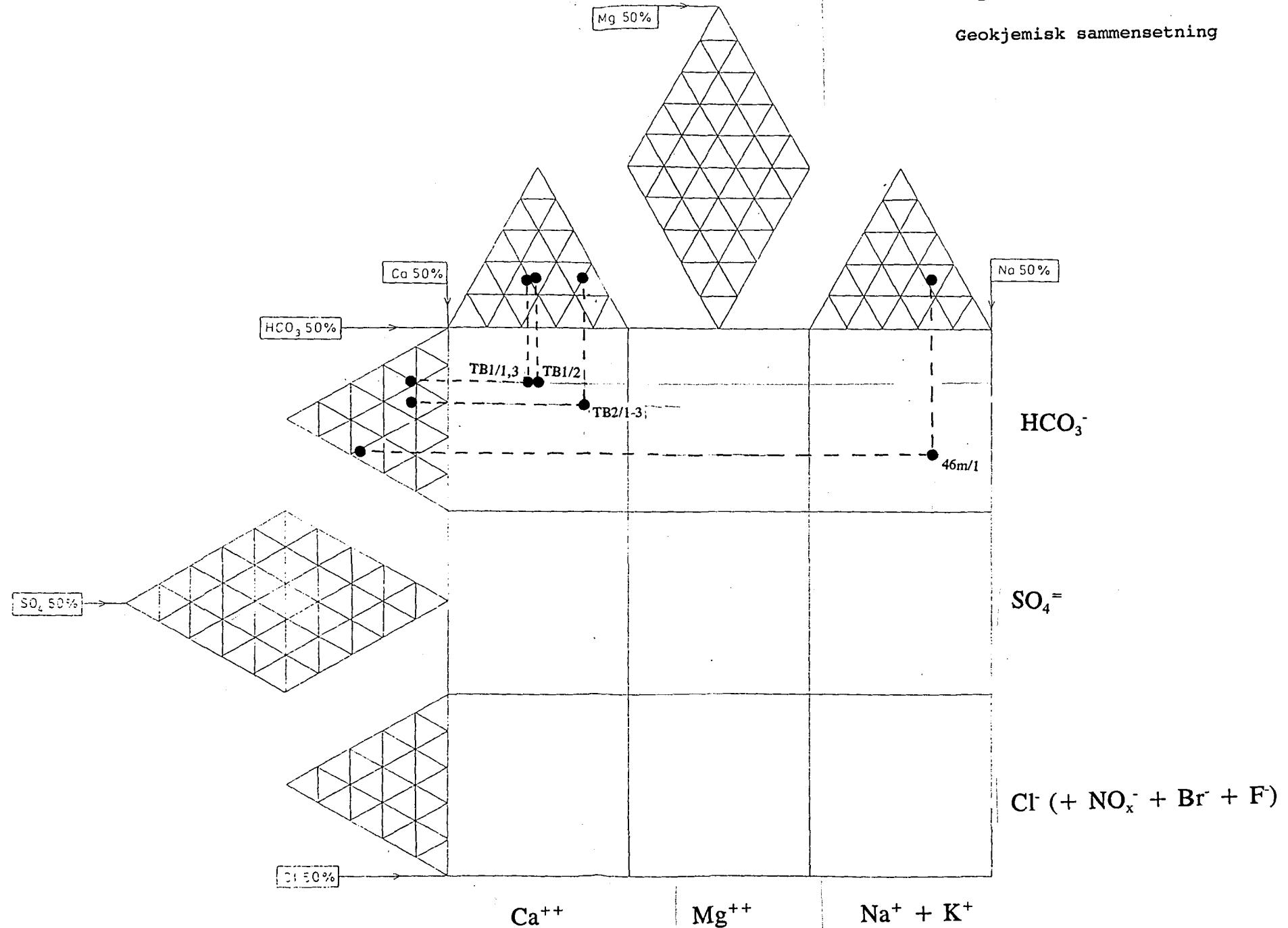
Under boring
Filtrert, ikke surgiort, hull 1
Filtrert + surgiort, hull 1
Ufiltrert, surgiort, hull 1
Filtrert, surgiort, hull 2
Ufiltrert, surgiort, hull 2

?
?
?
?
?
?

Dekningsgrense
Under boring
Filtrert, ikke surgiort, hull 1
Filtrert + surgiort, hull 1
Ufiltrert, surgiort, hull 1
Filtrert, surgiort, hull 2
Ufiltrert, surgiort, hull 2

Fig. 16

Geokjemisk sammensetning



Vedlegg

- 1) Beskrivelse av boringen
- 2) Prøvepumpingsdata
- 3) Kjemisk data
- 4) XRD-diffraktogrammene

Vedlegg 1

Beskrivelse av boringene

TESTHULL NR. 1 - NGU TRONDHEIM

Skrått hull med fall 64° (sirkel = 360°), og retning $124-125^{\circ}$ (mag) = $121-122^{\circ}$ (reell) (sirkel = 400°).

Boret av NGUs Nemek rig v/Geir Viken, Frank Sivertsvik 13-4/2/91

Boret på ca. $5\frac{1}{2}$ " diam.

Stål foringsrør, ca. 8" (184 mm intern diam.) til 3m dyp.

| Dyp | Støv/borekaks | Boresenk | Sprekker |
|--|--|--------------------------------|------------------------------------|
| 13/2/91 | | | |
| 0-3 m | Grønt/grått | Hard bergart | |
| 3-13,5 m | Grønt/grått | | |
| ca.13,5 m | Grønt/grått | | |
| 14-20 m | Grønt/grått | Fort | Mulig sprekkesone |
| ca. 18,25 m | Grønt/grått | € | Mulige sprekker |
| ca. 19 m | Grønt/grått | € | " " |
| 20-23 m | Grønt/grått | Ganske fort | |
| 23-26 m | Grønt/grått | Ganske fort v/25 m | |
| 26-32 m | Grønt/grått | Ganske fort v/31 m | |
| 32-39 m | Grønt/grått | | |
| ca.33,5 m | Mindre, og grovere kaks, men ingen særlig tegn på vann | | Muligens <u>litt</u> vann |
| ca.39 m | Kakset blir litt rødaktig og fuktig | | |
| 39,5-40 m | Kakset forsvinner. Ferskt vanninnslag | | Fersk, moderat vanninnslag |
| ca.40-41 m | | Fort boring | |
| 41-44 m | Veldig lite grønt kaks. Vann blåses opp hullet på 1l i 16/17s fra vanninnslaget ved 39,5-40m. | | |
| 44-47 m | Grønt vann/ slam | | |
| 47-50 m | Grønt vann/ slam, 1l pr. 10s, dvs. ca. 6 l/min. Ferskt. | Langsom boring | |
| 50-53 m | V. grovt kaks og grønt slam/vann, ca. 1l pr. 16s. Ferskt. | | |
| 53-56 m | V. grovt kaks og grønt slam/vann, ca. 2½ l/min ved 55 m. Ferskt. | | |
| 56-59 m | Kaks + grønt slam/vann. | | |
| 59-62 m | Fremdeles grønt kaks + grønt slam/vann. I kaksprøven fra ca. 61¼ m ser det ut til å være en del hvit mineral. Etter ca. 60 m ser det også ut til å være litt mer vann. | Fort ca.61-61½m | Muligens et annet lite vanninnslag |
| 14/2/91 | | | |
| Da hullet ble blåst ut i morges var det en god mengde klart, ferskt vann stående i hullet. | | | |
| 62-71½ m | Grønt, ferskt slam/vann blåses kontinuerlig opp fra hullet. Ca. 1l pr.10 s ved 69½ m (= 1 l/min) | | |
| 71½-74 m | Rødaktig grønt fint kaks / ferskt slam/vann. | | |
| 72½-72¾ m | Rødt-grønt slam/vann/kaks, med en del svarte, pukkaktige korn. | Fort boring, borekronen tugger | Oppsprukket fjell |
| ca.73½ m | Blir vanlig grønt slam/kaks nå. | | |
| 74-80 m | Grønt, ferskt slam/vann blåses kontinuerlig opp hullet. Ca.5 l/min ved 75½ m. | | |

Etter boringen er ferdig, ble hullet stående i ro i ca. 55 min. Hullet ble da blåst ut og borekronen tatt opp.

Sammendrag

Ett hovedvanninnslag ble truffet på 39½-40 m. Under boring kunne dette bidra med ca. 4-6 l/min. Mulige, små vanninnslag kan være tilstede ved ca. 33½ m og ca. 60-61 m.

TESTHULL NR. 2 - NGU TRONDHEIM

Skrått hull med fall ca. 87° (sirkel = 360°), og retning 120° (mag) = 117° (reell) (sirkel = 400°).

Boret av NGUs Nemek rig v/Geir Viken, Frank Sivertsvik, 14-15/2/91

Boret på ca. $5\frac{1}{2}$ " diam.

Stål foringsrør, ca. 6" (153 mm intern diam.) til 3m dyp.

Rørtopp ligger ca. $3\frac{1}{2}$ m fra kanten av sprekkesonen.

| <u>Dyp</u> | <u>Støv/borekaks</u> | <u>Boresenk</u> | <u>Sprekker</u> |
|--|--|---|------------------------|
| 14/2/91 | | | |
| 0-3 m | Grønt støv og kaks | | |
| 3-6 m | Grønt støv/kaks med større svarte/mørkegrønne korn. | | |
| 6-9 m | Grønt støv/kaks | Ca.4 korte soner med fort boring mellom 7,75 og 8,5m | Oppsprukket fjell |
| 15/2/91 | | | |
| 9-35,25 m | Grønt støv/kaks | En liten sone med fort boring omkring 17m. | |
| ca. 23 m | Hvitt kaks | En 30-50 cm tykk åre med Kvarts/kalsitt-fylt sprekk nesten ren kvarts/kalsitt | |
| 35,25-36 m | Litt brunaktig grønt kaks | Ganske fort | Svakt fjell |
| 36-41 m | Mindre, grønt kaks. Litt fuktig, men ikke noe veldig tydelig innslag av vann. | | Veldig lite vanninslag |
| 41-41½ m | Lite, lyserødt;brunt litt fuktig kaks | | |
| 41½-ca.46 m | Lite, grønt, litt fuktig kaks | | |
| Pause i 1 t 25 min. Ved å begynne å bore igjen, en ganske liten mengde grønt vann ble blåst ut av hullet (samlet i løpet av pausen). | | | |
| 46-46,75 m | Lite grovt grønt kaks. Stadig dryp med vann i blåseluft. | | |
| 46,75-50½ m | Mer, fuktig, grønt kaks. Ikke noe vann i blåseluft. | | |
| 50½-51 m | Kakset litt rødaktig. | | |
| 51-55 m | Kakset grønt igjen. Fremdeles fuktig. | | |
| 55-55½ m | Brunt-grønt kaks | | |
| 55½-56 m | Lysegrønt kaks | | |
| 56-57 m | Lyserødt-brunt/hvitt kaks | | |
| 57-60 m | Lyserødt-brunt/hvitt kaks (kanskje litt mørkere enn 56-57m). Fremdeles fuktig. | | |
| 60-81 m | Lyserødt-brunt/hvitt kaks | | |

Sammendrag

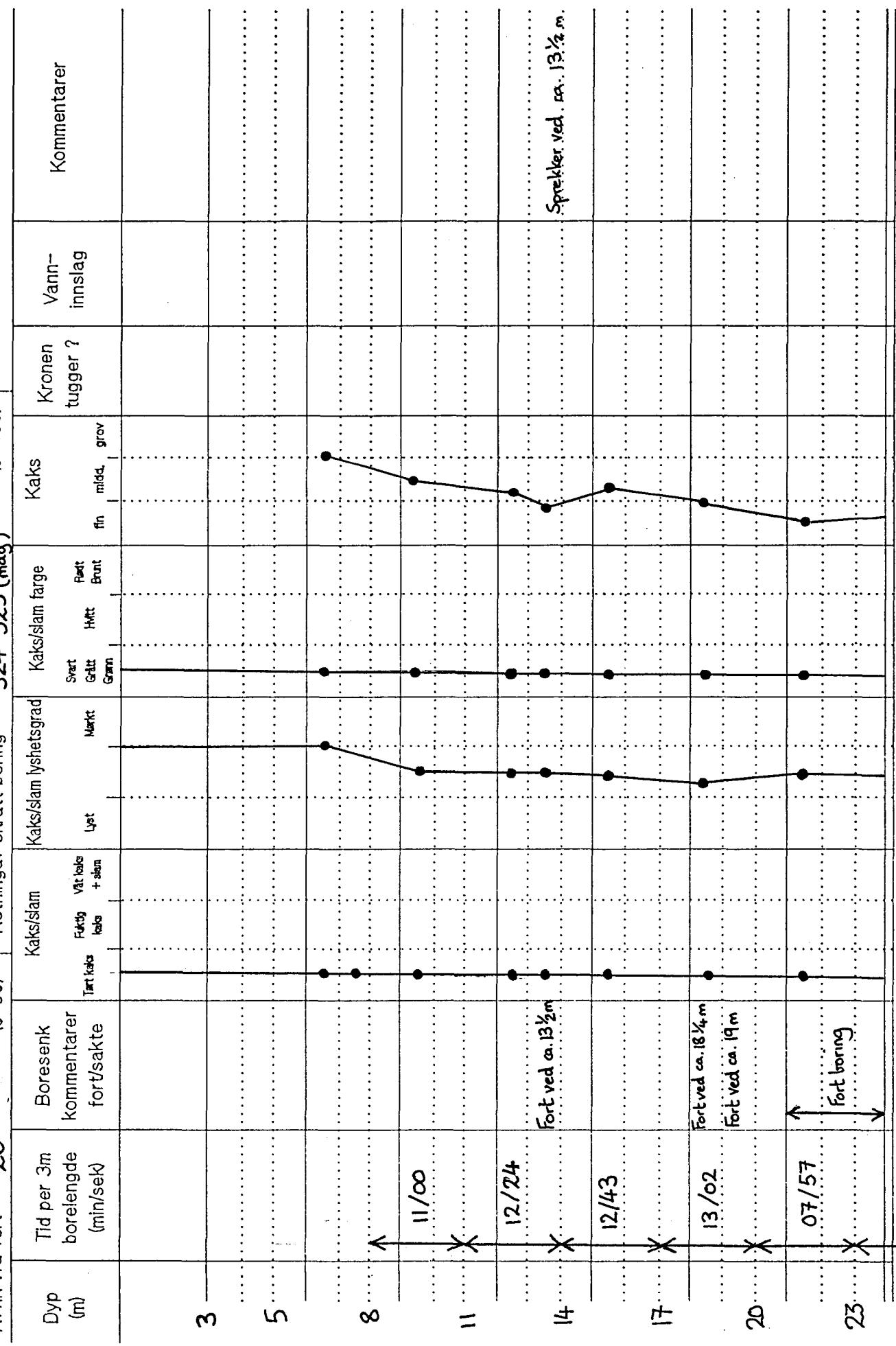
Veldig lite vann. Det eneste, tydelige vanninnslaget som ble truffet var på ca. 36 m, og dette var ganske lite. Hullet var i grønnstein ned til 56m, deretter ser hullet ut til å være i en tykk kvarts-keratofyr gang.

Hull: 1

Sted: Ngu, Trondheim

Første borelengde: 3 m
Avvik fra vert = 26°
Avvik fra vert = 26°

Føringsrør lengde: 3 m x 184 mm
Retning gav skrått boring = 324-325 (mag)°

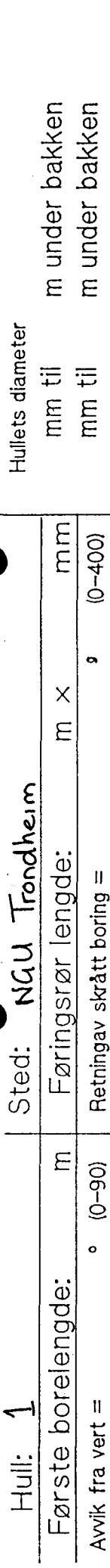


Hull: 1

Hullet diameter

m under bakken
mm til
m under bakken
mm til

| Første borelengde: | | m | Føringssør lengde: | m | × | m | mm (0-400) |
|--------------------|---------------------------------------|---------------------------------------|-------------------------------|-------------------------|----------------|----------------------|---|
| Avvik fra vert = | | ° (0-90) | Retning av skratt boring = | ° | | | |
| Dyp (m) | Tid per 3m borelengde (min/sek) | Boresenk kommentarer fort/sakte | Kaks/slam | Kaks/slam lysheitsgrad | Kaks | Kronen tugger ? | Vann- innslag |
| 26 | X | Ø6/35 Fort ved ca. 25m | Tart kaks Vett kaks + stem | Stort Gratt Grunn | Reitt Brunt | fin midd. grov | Kommentarer |
| 29 | X | 09/24 | Lyst | Mørkt | | | |
| 32 | X | 09/27 | Fort ved ca. 31m | | | | Muligens litt vann ved 33½ m |
| 35 | X | 08/43 | | | | | ← |
| 38 | X | 09/34 | | | | | |
| 41 | X | 05/55 | | | | | Middels/god vanninnslag 39½ - 40 m |
| 44 | X | 09/58 | | | | | Yelding lite/ikke noe kaks; bare slam/vann |
| 47 | X | 13/19 | | | | | |



Hull: 1

Sted: NGU Trondheim

Første borelengde: m

m under bakken

Føringsrør lengde: m

m × Retning av skrått boring =

m under bakken

Avvik fra vert = ° (0-90)

mm

mm

Dyp Tid per 3m borelengde (min/sek)

mm

mm

Boresenk Kommentarer fort/sakte

mm

mm

Kaks/slam Kaks/slam lysheitsgrad

mm

mm

Svart Grått Brun

mm

mm

Tørt kaks Fuktig kaks Vilt kaks + slam Lys

mm

mm

Markt

mm

mm

Kaks

mm

mm

Kronen tigger ?

mm

mm

Vann-innslag

mm

mm

Kommentarer

mm

mm

Hullets diameter mm til m under bakken

mm

mm

m under bakken mm til m under bakken

mm

mm

Hull: 1

mm

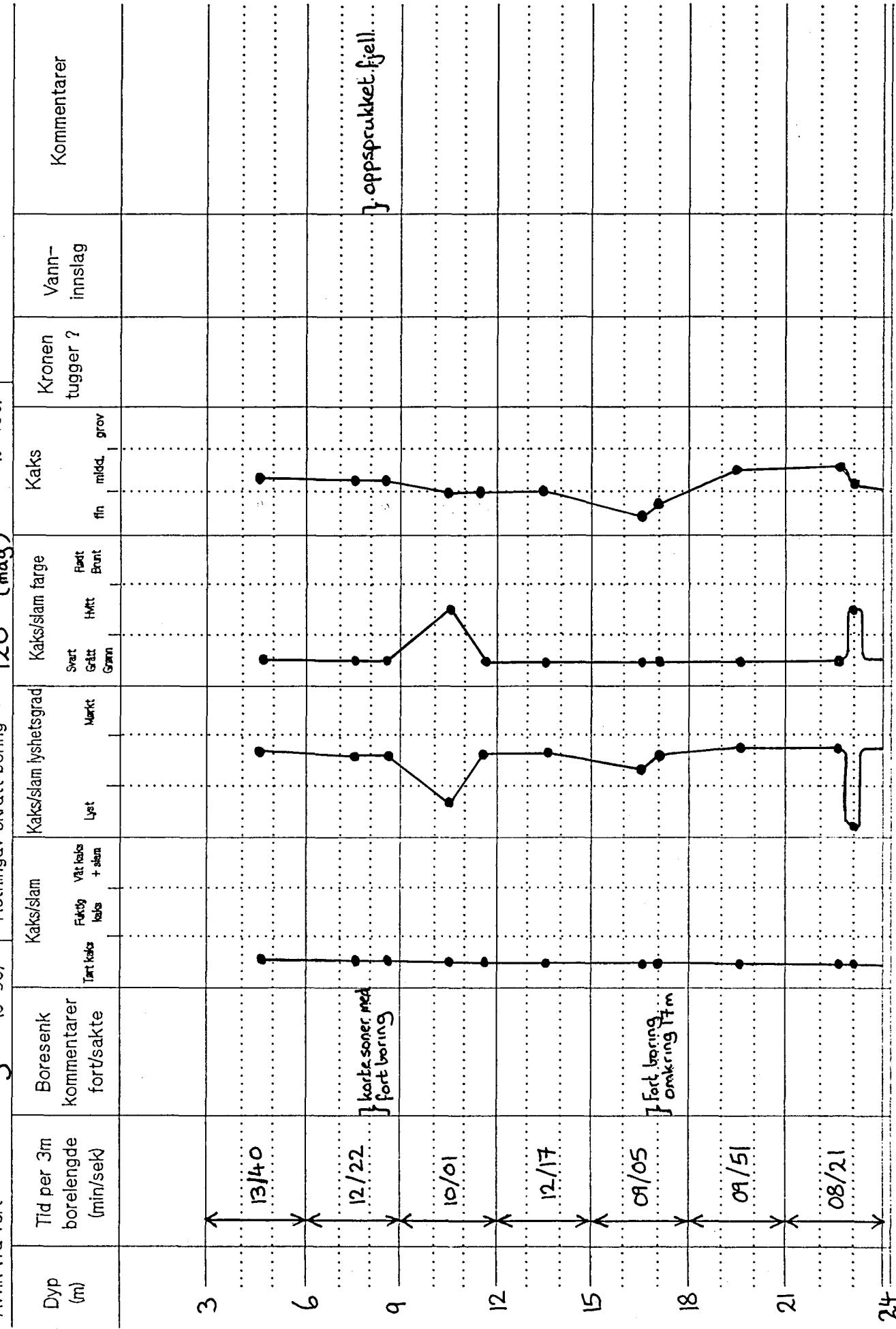
mm

Hull: 2

Sted: Ngu

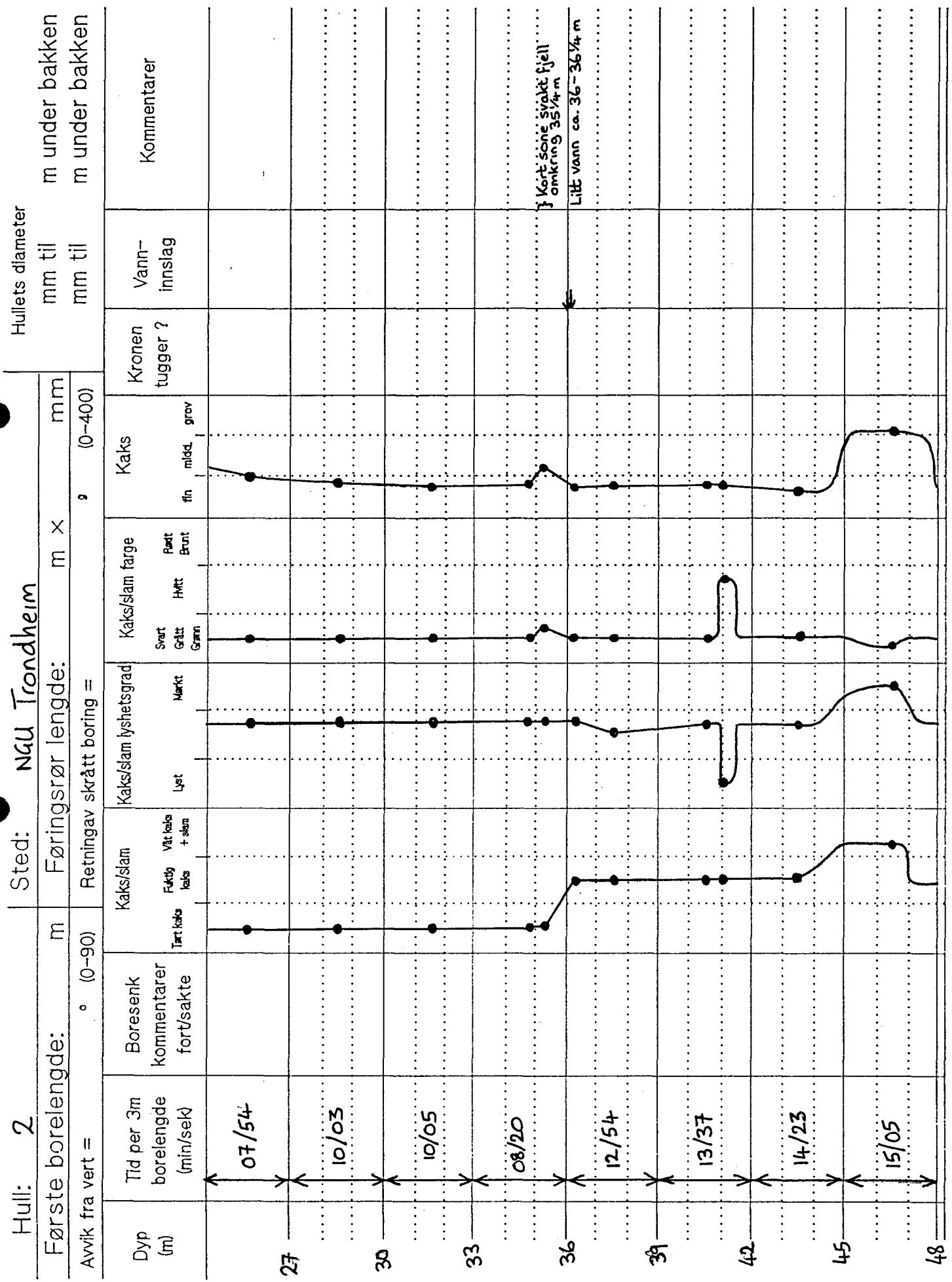
Første borelengde: 3 m
Avvik fra vert = 3 ° (0-90)
Tid per 3m borelengde (min/sek) = 1340

Hulletts diameter mm til 81 m under bakken
mm til 140 mm til 81 m under bakken



Hull: 2 Sted: NGU Trondheim

| Første borelengde: | m | Føringsrør lengde: | m | X |
|--------------------|----------|----------------------------|-----------|---|
| Avvik fra vert = | ° (0-90) | Retning av skrått boring = | ° (0-400) | |

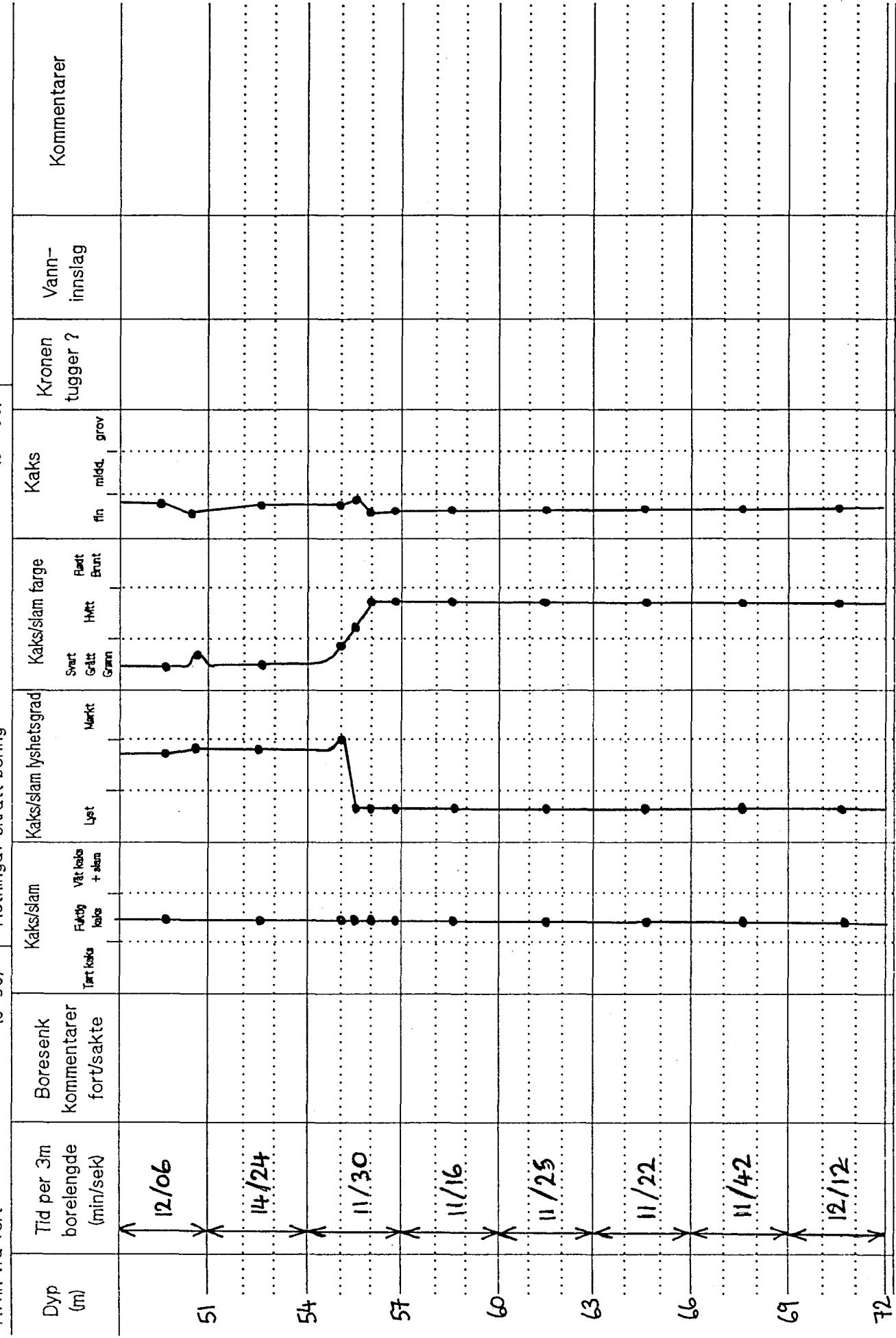


Hull: 2

Første borelengde: m
Avvik fra vert = ° (0-90)

Hullet til m under bakken
m under bakken

Sted: NGU TRONDHEIM
Føringsrør lengde: m ×
Retning av skratt boring = ° (0-400)



Vedlegg 2

Prøvepumpingsdata

Vannstigningsforsök i Testhull 2 den 18/2/91.

Det fulle hullet ble blåst ut med boreriggen KI. 0825 på 81 m dyp
Borekronen ble tatt ut av hullet og måling begynte.

| Dato | Klokka | Tid (Timer) | Vannnivå rörtopp) | Ytelse (m under vatten) | Gjenn. (1/t) | Tid (timer) | Gjenn. vannnivå (m) |
|-----------|--------|----------------|----------------------|-------------------------------|-----------------|----------------|---------------------------|
| 18-Feb-91 | 08:25 | AM | 0 | 81 | | | |
| 18-Feb-91 | 10:18 | AM | 1, 883333 | 75, 94 | 41, 35889 | 0, 941667 | 78, 47 |
| 18-Feb-91 | 12:03 | PM | 3, 633333 | 72, 8 | 27, 62086 | 2, 758333 | 74, 37 |
| 18-Feb-91 | 01:11 | PM | 4, 766667 | 70, 72 | 28, 25213 | 4, 2 | 71, 76 |
| 18-Feb-91 | 02:41 | PM | 6, 266667 | 67, 98 | 28, 11932 | 5, 516667 | 69, 35 |
| 18-Feb-91 | 03:48 | PM | 7, 383333 | 65, 98 | 27, 57097 | 6, 825 | 66, 98 |
| 18-Feb-91 | 05:07 | PM | 8, 7 | 63, 59 | 27, 94265 | 8, 041667 | 64, 785 |
| 19-Feb-91 | 08:26 | AM | 24, 016667 | 36, 87 | 26, 85454 | 16, 35833 | 50, 23 |
| 19-Feb-91 | 09:46 | AM | 25, 35 | 34, 65 | 25, 63066 | 24, 68333 | 35, 76 |
| 19-Feb-91 | 10:26 | AM | 26, 016667 | 33, 61 | 24, 01431 | 25, 68333 | 34, 13 |
| 19-Feb-91 | 11:03 | AM | 26, 633333 | 32, 74 | 21, 71773 | 26, 325 | 33, 175 |
| 19-Feb-91 | 11:50 | AM | 27, 416667 | 31, 68 | 20, 83075 | 27, 025 | 32, 21 |
| 19-Feb-91 | 01:05 | PM | 28, 666667 | 30, 22 | 17, 97995 | 28, 04167 | 30, 95 |
| 19-Feb-91 | 01:58 | PM | 29, 55 | 29, 32 | 15, 68424 | 29, 10833 | 29, 77 |
| 19-Feb-91 | 02:51 | PM | 30, 433333 | 28, 5 | 14, 29009 | 29, 99167 | 28, 91 |
| 19-Feb-91 | 03:57 | PM | 31, 533333 | 27, 64 | 12, 03515 | 30, 98333 | 28, 07 |
| 19-Feb-91 | 04:47 | PM | 32, 366667 | 27, 06 | 10, 71408 | 31, 95 | 27, 35 |
| 20-Feb-91 | 09:01 | AM | 48, 6 | 23, 34 | 3, 527612 | 40, 48333 | 24, 2 |
| 20-Feb-91 | 11:00 | AM | 50, 583333 | 23, 3 | 0, 310463 | 49, 59167 | 23, 32 |
| 20-Feb-91 | 01:53 | PM | 53, 466667 | 23, 23 | 0, 373722 | 52, 025 | 23, 265 |
| 20-Feb-91 | 04:47 | PM | 56, 366667 | 23, 15 | 0, 424656 | 54, 91667 | 23, 19 |
| 21-Feb-91 | 08:52 | AM | 72, 45 | 23, 12 | 0, 028714 | 64, 40833 | 23, 135 |

Prøvepumping i testhull 1, den 11. juni 1991.

| Prøvepumping i testhull 1, den 11. juni 1991. | | | | | | | | | |
|---|----------|----------------|---|---|---------------------|---|---|---|---|
| Dato | Klokka | Tid (timer) | Hull 1 Vannnivå (m under rørstopp) | Hull 2 Vannnivå (m under rørstopp) | Prøvemengde (m³) | Prøvepumpet med pumpe salt; hull 0 - Trinn 1 begynner 27, 12329 | Prøvepumpet med pumpe salt; hull 0 - Trinn 2 begynner 14, 14286 | Prøvepumpet med pumpe salt; hull 0 - Trinn 2 begynner 276, 9231 | Prøvepumpet med pumpe salt; hull 0 - Trinn 2 begynner 14, 14286 |
| 10-Jun-91 | 05:30:00 | PM -17,0167 | 24,635 | 22,585 | 0 | | | | |
| 11-Jun-91 | 10:31:00 | AM 0 | 24,56 | 0 | 22,6 | | | | |
| 11-Jun-91 | 10:38:00 | AM 0,116667 | | | | 0 - Pumpen salt; hull | | | |
| 11-Jun-91 | 10:43:00 | AM 0,2 | 24,56 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 10:53:00 | AM 0,366667 | 24,33 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:28:30 | AM 0,958333 | 24,455 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:30:00 | AM 0,983333 | | | | 0 - Trinn 1 begynner | | | |
| 11-Jun-91 | 11:33:00 | AM 1,033333 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:35:00 | AM 1,066667 | 24,7 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:40:50 | AM 1,163889 | 24,78 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:45:00 | AM 1,233333 | 24,815 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:50:00 | AM 1,316667 | 24,87 | | | | | | |
| | | | | | 26, 55738 | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:53:05 | AM 1,368056 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:55:00 | AM 1,4 | 24,93 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:00:20 | PM 1,488889 | 24,985 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:02:00 | PM 1,516667 | | | 26, 05263 | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:06:00 | PM 1,583333 | 25,04 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:10:00 | PM 1,65 | 25,065 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:12:00 | PM 1,683333 | | | 20 | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:15:00 | PM 1,733333 | 25,085 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:16:00 | PM 1,75 | | | 18, 16514 | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:20:00 | PM 1,816667 | 25,1 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:22:00 | PM 1,85 | | | 18, 33333 | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:25:00 | PM 1,9 | 25,115 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:27:00 | PM 1,933333 | | | 18, 85714 | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:30:00 | PM 1,983333 | 25,13 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:35:00 | PM 2,066667 | 25,14 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:37:00 | PM 2,1 | | | 17, 21739 | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:40:00 | PM 2,15 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:43:00 | PM 2,2 | | | 15, 59055 | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:45:00 | PM 2,233333 | 25,145 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:50:00 | PM 2,511111 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:55:00 | PM 2,516667 | 25,15 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:56:50 | PM 2,430556 | 25,15 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:59:16 | PM 2,529167 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:02:45 | PM 2,541667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:03:20 | PM 2,538889 | 25,87 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:04:20 | PM 2,555556 | 26,06 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:05:20 | PM 2,572222 | 26,23 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:07:00 | PM 2,6 | | | 25, 67 | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:09:30 | PM 2,641667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:10:05 | PM 2,651389 | 26,92 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:11:25 | PM 2,673611 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:01:40 | PM 2,511111 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:02:20 | PM 2,522222 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:04:50 | PM 2,6 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:07:49 | PM 2,649 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:09:09 | PM 2,641667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:10:05 | PM 2,651389 | 26,92 | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:11:25 | PM 2,673611 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:12:35 | PM 2,693056 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:13:00 | PM 2,7 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:17:05 | PM 2,768056 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:21:34 | PM 2,842778 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:22:00 | PM 2,85 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:22:52 | PM 2,864444 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:31:21 | PM 3,005833 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:24:04 | PM 3,064444 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:33:31 | PM 3,041944 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:34:09 | PM 3,0525 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:34:50 | PM 3,063889 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:34:52 | PM 3,064444 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:36:19 | PM 3,088611 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:38:00 | PM 3,116667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:41:00 | PM 3,166667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:43:00 | PM 3,2 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:47:12 | PM 3,27 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:50:56 | PM 3,322222 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:53:30 | PM 3,295556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:59:16 | PM 3,471111 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:00:00 | PM 3,483333 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:05:50 | PM 3,497222 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:02:27 | PM 3,524167 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:03:06 | PM 3,535 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:05:54 | PM 3,581667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:10:44 | PM 3,622222 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:15:37 | PM 3,743611 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:25:46 | PM 3,912778 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:26:01 | PM 3,916944 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:27:02 | PM 3,933889 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:28:24 | PM 3,956667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:28:28 | PM 3,957778 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:30:00 | PM 3,983333 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:32:26 | PM 4,023889 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:32:42 | PM 4,028333 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:32:58 | PM 4,032778 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:33:32 | PM 4,042222 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:33:49 | PM 4,046944 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:34:00 | PM 4,051111 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:35:40 | PM 4,077778 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:38:05 | PM 4,118056 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:39:15 | PM 4,1375 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:40:26 | PM 4,157222 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:40:42 | PM 4,161667 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:40:58 | PM 4,166111 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:41:35 | PM 4,176389 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:41:40 | PM 4,1775 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:42:00 | PM 4,18056 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:42:16 | PM 4,182556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:42:32 | PM 4,184556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:42:48 | PM 4,186556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:43:04 | PM 4,188556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:43:20 | PM 4,190556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:43:36 | PM 4,192556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:43:52 | PM 4,194556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:44:08 | PM 4,196556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:44:24 | PM 4,198556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:44:40 | PM 4,200556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:44:56 | PM 4,202556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:45:12 | PM 4,204556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:45:28 | PM 4,206556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:45:44 | PM 4,208556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:45:50 | PM 4,210556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:45:56 | PM 4,212556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:46:12 | PM 4,214556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:46:28 | PM 4,216556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:46:44 | PM 4,218556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:46:50 | PM 4,220556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:46:56 | PM 4,222556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:47:12 | PM 4,224556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:47:28 | PM 4,226556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:47:44 | PM 4,228556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:47:50 | PM 4,230556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:47:56 | PM 4,232556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:48:12 | PM 4,234556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:48:28 | PM 4,236556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:48:44 | PM 4,238556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:48:50 | PM 4,240556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:48:56 | PM 4,242556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:49:12 | PM 4,244556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:49:28 | PM 4,246556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:49:44 | PM 4,248556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:49:50 | PM 4,250556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:49:56 | PM 4,252556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:50:12 | PM 4,254556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:50:28 | PM 4,256556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:50:44 | PM 4,258556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:50:50 | PM 4,260556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:50:56 | PM 4,262556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:51:12 | PM 4,264556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:51:28 | PM 4,266556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:51:44 | PM 4,268556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:51:50 | PM 4,270556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:51:56 | PM 4,272556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:52:12 | PM 4,274556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:52:28 | PM 4,276556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:52:44 | PM 4,278556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:52:50 | PM 4,280556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:52:56 | PM 4,282556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:53:12 | PM 4,284556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:53:28 | PM 4,286556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:53:44 | PM 4,288556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:53:50 | PM 4,290556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:53:56 | PM 4,292556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:54:12 | PM 4,294556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:54:28 | PM 4,296556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:54:44 | PM 4,298556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91 | 02:54:50 | PM 4,300556 | | | | | | | |
| 11-Jun-91</ | | | | | | | | | |

| | | | | |
|--|-------|----------|---------------------------------|---------------------------------------|
| 11-Jun-91 02:41:50 PM 4,180556 | 33,15 | 521,7391 | 11-Jun-91 04:45:44 PM 0,123333 | 0 |
| 11-Jun-91 02:41:51 PM 4,180833 | | 514,2857 | 11-Jun-91 04:46:09 PM 0,130278 | 0 |
| 11-Jun-91 02:42:07 PM 4,185278 | 33,54 | | 11-Jun-91 04:46:35 PM 0,1375 | 37,3 |
| 11-Jun-91 02:44:00 PM 4,216667 | 33,87 | | 11-Jun-91 04:47:30 PM 0,152778 | 37,2 |
| 11-Jun-91 02:46:00 PM 4, ² 25 | | | 11-Jun-91 04:50:04 PM 0,195556 | 36,5 |
| 11-Jun-91 02:48:32 PM 4,292222 | | 553,8462 | 11-Jun-91 04:52:59 PM 0,24167 | 36 |
| 11-Jun-91 02:49:27 PM 4,3075 | | 517,2414 | 11-Jun-91 04:54:30 PM 0,269444 | 22,75 |
| 11-Jun-91 02:49:50 PM 4,313889 | 34,48 | | 11-Jun-91 04:56:17 PM 0,299167 | 35,5 |
| 11-Jun-91 02:49:59 PM 4,316389 | | 495,4128 | 11-Jun-91 05:00:05 PM 0,3625 | 35 |
| 11-Jun-91 02:53:00 PM 4,366667 | 34,91 | | 11-Jun-91 05:04:22 PM 0,433889 | 34,5 |
| 11-Jun-91 02:56:00 PM 4,416667 | 35,32 | | 11-Jun-91 05:09:10 PM 0,513889 | 34 |
| 11-Jun-91 02:58:33 PM 4,459167 | | 553,8462 | 11-Jun-91 05:14:48 PM 0,607778 | 33,5 |
| 11-Jun-91 02:59:26 PM 4,473889 | | 526,3158 | 11-Jun-91 05:21:45 PM 0,723611 | 33 |
| 11-Jun-91 02:59:59 PM 4,483056 | | 509,434 | 11-Jun-91 05:29:42 PM 0,856111 | 32,5 |
| 11-Jun-91 03:02:00 PM 4,516667 | 36,06 | | 11-Jun-91 05:32:00 PM 0,894444 | 22,8 |
| 11-Jun-91 03:08:00 PM 4,616667 | 36,66 | | 11-Jun-91 05:38:26 PM 1,001667 | 32 |
| 11-Jun-91 03:13:00 PM 4, ⁷ | 37,05 | | 11-Jun-91 05:52:00 PM 1,227778 | 31,3 |
| 11-Jun-91 03:16:04 PM 4,751111 | | 529,4118 | 11-Jun-91 05:54:00 PM 1,261111 | 22,82 |
| 11-Jun-91 03:17:00 PM 4,766667 | | 500 | 11-Jun-91 05:56:16 PM 1,298889 | 31,1 |
| 11-Jun-91 03:17:25 PM 4,773611 | 37,35 | | 11-Jun-91 08:03:00 PM 3,411111 | 27,79 |
| 11-Jun-91 03:17:34 PM 4,776111 | | 482,1429 | 11-Jun-91 08:06:00 PM 3,461111 | 22,914 |
| 11-Jun-91 03:22:20 PM 4,855556 | | 37,61 | 11-Jun-91 08:08:18 PM 3,499444 | 27,72 |
| 11-Jun-91 03:24:54 PM 4,898333 | | 545,4545 | 11-Jun-91 10:02:30 PM 5,402778 | 26,66 |
| 11-Jun-91 03:25:51 PM 4,914167 | | 502,7933 | 11-Jun-91 10:05:00 PM 5,444444 | 22,94 |
| 11-Jun-91 03:26:24 PM 4,923333 | | 477,8761 | 11-Jun-91 10:08:30 PM 5,502778 | 26,62 |
| 11-Jun-91 03:28:00 PM 4,95 | 37,9 | | 12-Jun-91 09:13:00 AM 16,57778 | 25,375 |
| 11-Jun-91 03:32:00 PM 5,016667 | | 22,65 | 12-Jun-91 09:17:00 AM 16,64444 | 22,9 |
| 11-Jun-91 03:34:30 PM 5,058333 | 38,19 | | 12-Jun-91 11:53:00 AM 19,24444 | 0 |
| 11-Jun-91 03:41:00 PM 5,166667 | | 38,42 | 12-Jun-91 11:55:00 AM 19,27778 | 0 |
| 11-Jun-91 03:43:37 PM 5,210278 | | | 12-Jun-91 02:14:30 PM 21,602778 | 0 |
| 11-Jun-91 03:44:35 PM 5,226389 | | 473,6842 | 12-Jun-91 02:18:00 PM 21,66111 | 25,175 |
| 11-Jun-91 03:45:13 PM 5,236944 | | 469,5652 | 12-Jun-91 04:16:30 PM 23,63611 | * 25,2 |
| 11-Jun-91 03:47:00 PM 5,266667 | 38,58 | | 12-Jun-91 04:20:00 PM 23,69444 | 22,845 |
| 11-Jun-91 03:48:47 PM 5,296389 | | | | 0 |
| 11-Jun-91 03:49:45 PM 5,312125 | | | | |
| 11-Jun-91 03:50:22 PM 5,322778 | | 469,5652 | | |
| 11-Jun-91 03:53:10 PM 5,369444 | 38,7 | | | |
| 11-Jun-91 03:55:40 PM 5,411111 | | | | |
| 11-Jun-91 03:58:40 PM 5,461111 | | 38,83 | 22,725 | - Pumpen steht auf & läuft auf halbem |
| 11-Jun-91 04:04:35 PM 5,559722 | | | | |
| 11-Jun-91 04:05:34 PM 5,576111 | | | | |
| 11-Jun-91 04:06:10 PM 5,586111 | | | | |
| 11-Jun-91 04:07:40 PM 5,611111 | | | | |
| 11-Jun-91 04:16:50 PM 5,763889 | | | | |
| 11-Jun-91 04:30:00 PM 5,983333 | | | | |
| 11-Jun-91 04:31:57 PM 6,015833 | | | | |
| 11-Jun-91 04:44:15 PM 0,098611 | | | | |
| 11-Jun-91 04:44:29 PM 0,1025 | | | | |
| 11-Jun-91 04:44:56 PM 0,11 | | | | |
| 11-Jun-91 04:45:17 PM 0,115833 | | | | |
| 11-Jun-91 04:45:44 PM 0,123333 | | | | |

Prøvepumping i testhull 1, den 11. juni 1991.

| Dato | Klokka | Tid (timer) | Ytelse Q (l/t) | QB (l/t) | Gjenn. tid (timer) | Gjenn. vannnivå (m) | QA (l/t) |
|-----------|-------------|----------------|-------------------|-------------|--------------------------|---------------------------|-------------|
| 10-Jun-91 | 05:30:00 PM | -17,0167 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 10:31:00 AM | 0 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 10:38:00 AM | 0,116667 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 10:43:00 AM | 0,2 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 10:53:00 AM | 0,366667 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:28:30 AM | 0,958333 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:30:00 AM | 0,983333 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:33:00 AM | 1,033333 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:35:00 AM | 1,066667 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:40:50 AM | 1,163889 | 26,9 | 12,66689 | 1,115 7 8 | 24,74 | 14,23311 |
| 11-Jun-91 | 11:45:00 AM | 1,233333 | 26,8 | 7,758471 | 1,198611 | 24,7975 | 19,04153 |
| 11-Jun-91 | 11:50:00 AM | 1,316667 | 26,7 | 10,1599 | 1,275 | 24,8425 | 16,5401 |
| 11-Jun-91 | 11:53:05 AM | 1,368056 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 11:55:00 AM | 1,4 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:00:20 PM | 1,488889 | 26,557 | 11,08353 | 1,358333 | 24,9 | 15,47347 |
| 11-Jun-91 | 12:02:00 PM | 1,516667 | 26,3 | 9,524908 | 1,444444 | 24,9575 | 16,77509 |
| 11-Jun-91 | 12:06:00 PM | 1,583333 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:10:00 PM | 1,65 | 25 | 8,964619 | 1,536111 | 25,0125 | 16,03538 |
| 11-Jun-91 | 12:12:00 PM | 1,683333 | 22 | 5,772672 | 1,616667 | 25,0525 | 16,22733 |
| 11-Jun-91 | 12:15:00 PM | 1,733333 | 19 | 3,69451 | 1,691667 | 25,075 | 15,30549 |
| 11-Jun-91 | 12:16:00 PM | 1,75 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:20:00 PM | 1,816667 | 18,2 | 2,770882 | 1,775 | 25,0925 | 15,42912 |
| 11-Jun-91 | 12:22:00 PM | 1,85 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:25:00 PM | 1,9 | 18,4 | 2,770882 | 1,858333 | 25,1075 | 15,62912 |
| 11-Jun-91 | 12:27:00 PM | 1,933333 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:30:00 PM | 1,983333 | 18,8 | 2,770882 | 1,941667 | 25,1225 | 16,02912 |
| 11-Jun-91 | 12:35:00 PM | 2,066667 | 18 | 1,847255 | 2,025 | 25,135 | 16,15275 |
| 11-Jun-91 | 12:37:00 PM | 2,1 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:40:00 PM | 2,15 | 17 | 0,923627 | 2,108333 | 25,1425 | 16,07637 |
| 11-Jun-91 | 12:43:00 PM | 2,2 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 12:45:00 PM | 2,233333 | 16 | 0 | 2,191667 | 25,145 | 16 |
| 11-Jun-91 | 12:50:00 PM | 2,316667 | 15,4 | 0,923627 | 2,275 | 25,1475 | 14,47637 |
| 11-Jun-91 | 12:56:50 PM | 2,430556 | 15 | 0 | 2,373611 | 25,15 | 15 |
| 11-Jun-91 | 12:58:00 PM | 2,45 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:00:00 PM | 2,483333 | 14,1 | 0 | 2,456944 | 25,15 | 14,1 |
| 11-Jun-91 | 01:01:40 PM | 2,511111 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:02:20 PM | 2,522222 | 278 | 205,837 | 2,502778 | 25,41 | 72,16302 |
| 11-Jun-91 | 01:02:45 PM | 2,529167 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:03:20 PM | 2,538889 | 273 | 184,7255 | 2,530556 | 25,77 | 88,27451 |
| 11-Jun-91 | 01:04:20 PM | 2,555556 | 271 | 175,4892 | 2,547222 | 25,965 | 95,51078 |
| 11-Jun-91 | 01:05:20 PM | 2,572222 | 268 | 157,0167 | 2,563889 | 26,145 | 110,9833 |
| 11-Jun-91 | 01:07:00 PM | 2,6 | 265 | 144,0859 | 2,586111 | 26,36 | 120,9141 |
| 11-Jun-91 | 01:09:30 PM | 2,641667 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:10:05 PM | 2,651389 | 258 | 128,8086 | 2,625694 | 26,705 | 129,1914 |
| 11-Jun-91 | 01:11:25 PM | 2,673611 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:11:40 PM | 2,677778 | 251 | 105,0019 | 2,664583 | 27,01 | 145,9981 |
| 11-Jun-91 | 01:12:35 PM | 2,693056 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:13:00 PM | 2,7 | 249 | 110,8353 | 2,688889 | 27,18 | 138,1647 |
| 11-Jun-91 | 01:17:05 PM | 2,768056 | 243 | 90,47779 | 2,734028 | 27,46 | 152,5222 |
| 11-Jun-91 | 01:21:34 PM | 2,842778 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:22:00 PM | 2,85 | 235 | 82,65683 | 2,809028 | 27,88 | 152,3432 |
| 11-Jun-91 | 01:22:52 PM | 2,864444 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:24:00 PM | 2,883333 | 229 | 73,8902 | 2,866667 | 28,18 | 155,1098 |
| 11-Jun-91 | 01:24:46 PM | 2,896111 | | | | | |
| 11-Jun-91 | 01:27:00 PM | 2,933333 | 224 | 56,95703 | 2,908333 | 28,3525 | 167,043 |
| 11-Jun-91 | 01:30:40 PM | 2,994444 | 220 | 54,15816 | 2,963889 | 28,5525 | 165,8418 |
| 11-Jun-91 | 01:31:21 PM | 3,005833 | | | | | |

| | |
|-----------------------|------------------|
| 11-Jun-91 01:32:48 PM | 3,03 |
| 11-Jun-91 01:33:31 PM | 3,041944 |
| 11-Jun-91 01:34:09 PM | 3,0525 |
| 11-Jun-91 01:34:50 PM | 3,063889 |
| 11-Jun-91 01:34:52 PM | 3,064444 |
| 11-Jun-91 01:36:19 PM | 3,088611 |
| 11-Jun-91 01:38:00 PM | 3,116667 |
| 11-Jun-91 01:41:00 PM | 3,166667 |
| 11-Jun-91 01:43:00 PM | 3,2 |
| 11-Jun-91 01:47:12 PM | 3,27 |
| 11-Jun-91 01:48:44 PM | 3,295556 |
| 11-Jun-91 01:50:25 PM | 3,323611 |
| 11-Jun-91 01:50:56 PM | 3,332222 |
| 11-Jun-91 01:53:30 PM | 3,375 |
| 11-Jun-91 01:59:16 PM | 3,471111 |
| 11-Jun-91 02:00:00 PM | 3,483333 |
| 11-Jun-91 02:00:50 PM | 3,497222 |
| 11-Jun-91 02:02:27 PM | 3,524167 |
| 11-Jun-91 02:03:06 PM | 3,535 |
| 11-Jun-91 02:05:54 PM | 3,581667 |
| 11-Jun-91 02:10:44 PM | 3,662222 |
| 11-Jun-91 02:15:37 PM | 3,743611 |
| 11-Jun-91 02:25:46 PM | 3,912778 |
| 11-Jun-91 02:26:01 PM | 3,916944 |
| 11-Jun-91 02:27:02 PM | 3,933889 |
| 11-Jun-91 02:28:24 PM | 3,956667 |
| 11-Jun-91 02:28:28 PM | 3,957778 |
| 11-Jun-91 02:30:00 PM | 3,983333 |
| 11-Jun-91 02:32:26 PM | 4,023889 |
| 11-Jun-91 02:32:42 PM | 4,028333 |
| 11-Jun-91 02:32:58 PM | 4,032778 |
| 11-Jun-91 02:33:32 PM | 4,042222 |
| 11-Jun-91 02:33:49 PM | 4,046944 |
| 214 44,33412 3,029167 | 28,76 169,6659 |
| 212 37,91734 3,090278 | 28,925 174,0827 |
| 208 31,40333 3,158333 | 29,075 176,5967 |
| 203 29,88817 3,261806 | 29,28 173,1118 |
| 199 29,95549 3,349306 | 29,45 169,0445 |
| 197 21,31448 3,429167 | 29,575 175,6855 |
| 194 22,61945 3,50375 | 29,68 171,3806 |
| 193 18,74027 3,552917 | 29,745 174,2597 |
| 192 17,19858 3,621944 | 29,825 174,8014 |
| 190 17,02249 3,702917 | 29,915 172,9775 |
| 188 14,55964 3,828194 | 30,04 173,4404 |
| 186 12,27606 3,934722 | 30,1375 173,7239 |
| 185 14,43168 3,97 | 30,1675 170,5683 |

| | |
|-----------------------|-----------------|
| 11-Jun-91 02:34:00 PM | 4,05 |
| 11-Jun-91 02:34:04 PM | 4,051111 |
| 11-Jun-91 02:35:40 PM | 4,077778 |
| 11-Jun-91 02:38:05 PM | 4,118056 |
| 11-Jun-91 02:39:15 PM | 4,1375 |
| 11-Jun-91 02:40:26 PM | 4,157222 |
| 11-Jun-91 02:40:42 PM | 4,161667 |
| 11-Jun-91 02:40:58 PM | 4,166111 |
| 11-Jun-91 02:41:35 PM | 4,176389 |
| 11-Jun-91 02:41:50 PM | 4,180556 |
| 11-Jun-91 02:41:51 PM | 4,180833 |
| 11-Jun-91 02:42:07 PM | 4,185278 |
| 11-Jun-91 02:44:00 PM | 4,216667 |
| 11-Jun-91 02:46:00 PM | 4,25 |
| 11-Jun-91 02:48:32 PM | 4,292222 |
| 11-Jun-91 02:49:27 PM | 4,3075 |
| 11-Jun-91 02:49:50 PM | 4,313889 |
| 11-Jun-91 02:49:59 PM | 4,316389 |
| 11-Jun-91 02:53:00 PM | 4,366667 |
| 11-Jun-91 02:56:00 PM | 4,416667 |
| 11-Jun-91 02:58:33 PM | 4,459167 |
| 11-Jun-91 02:59:26 PM | 4,473889 |
| 11-Jun-91 02:59:59 PM | 4,483056 |
| 11-Jun-91 03:02:00 PM | 4,516667 |
| 11-Jun-91 03:08:00 PM | 4,616667 |
| 11-Jun-91 03:13:00 PM | 4,7 |
| 11-Jun-91 03:16:04 PM | 4,751111 |
| 11-Jun-91 03:17:00 PM | 4,766667 |
| 11-Jun-91 03:17:25 PM | 4,773611 |
| 11-Jun-91 03:17:34 PM | 4,776111 |
| 11-Jun-91 03:22:20 PM | 4,855556 |
| 11-Jun-91 03:24:54 PM | 4,898333 |
| 11-Jun-91 03:25:51 PM | 4,914167 |
| 552 272,4701 4,016667 | 30,77 279,5299 |
| 546 243,8376 4,063889 | 31,58 302,1624 |
| 544 225,4925 4,097917 | 32,095 318,5075 |
| 541 190,0034 4,127778 | 32,51 350,9966 |
| 539 185,9173 4,159028 | 32,89 353,0827 |
| 537 166,2529 4,198611 | 33,345 370,7471 |
| 534 152,3985 4,233333 | 33,705 381,6015 |
| 531 146,9772 4,281944 | 34,175 384,0228 |
| 527 125,4189 4,340278 | 34,695 401,5811 |
| 524 126,2291 4,391667 | 35,115 397,7709 |
| 520 113,9141 4,466667 | 35,69 406,0859 |
| 513 92,36275 4,566667 | 36,36 420,6373 |
| 509 72,04294 4,658333 | 36,855 436,9571 |
| 503 62,73696 4,736806 | 37,2 440,263 |
| 498 48,84267 4,814583 | 37,48 449,1573 |

| | | | | | | |
|-----------------------|----------|----------|-----------------------------------|----------|---------|----------|
| 11-Jun-91 03:26:24 PM | 4,923333 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:28:00 PM | 4,95 | 493 | 47,26799 | 4,902778 | 37,755 | 445,732 |
| 11-Jun-91 03:32:00 PM | 5,016667 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:34:30 PM | 5,058333 | 488 | 41,20799 | 5,004167 | 38,045 | 446,792 |
| 11-Jun-91 03:41:00 PM | 5,166667 | 483 | 32,6822 | 5,1125 | 38,305 | 450,3178 |
| 11-Jun-91 03:43:37 PM | 5,210278 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:44:35 PM | 5,226389 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:45:13 PM | 5,236944 | 481 | 24,63007 | 5,216667 | 38,5 | 456,3699 |
| 11-Jun-91 03:47:00 PM | 5,266667 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:48:47 PM | 5,296389 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:49:45 PM | 5,3125 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:50:22 PM | 5,322778 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:53:10 PM | 5,369444 | 478 | 17,97329 | 5,318056 | 38,64 | 460,0267 |
| 11-Jun-91 03:55:40 PM | 5,411111 | | | | | |
| 11-Jun-91 03:58:40 PM | 5,461111 | 477 | 21,83119 | 5,415278 | 38,765 | 455,1688 |
| 11-Jun-91 04:04:35 PM | 5,559722 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:05:34 PM | 5,576111 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:06:10 PM | 5,586111 | 477 | 15,39379 | 5,536111 | 38,905 | 461,6062 |
| 11-Jun-91 04:07:40 PM | 5,611111 | 477 | 19,64808 | 5,6875 | 39,0775 | 457,3519 |
| 11-Jun-91 04:16:50 PM | 5,763889 | 477 | 12,27606 | 5,873611 | 39,2625 | 464,7239 |
| 11-Jun-91 04:30:00 PM | 5,983333 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:31:57 PM | 6,015833 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:32:54 PM | 6,031667 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:33:32 PM | 6,042222 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:36:00 PM | 6,083333 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:38:20 PM | 0 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:44:15 PM | 0,098611 | | Tid etter switchoff (timer) | | | |
| 11-Jun-91 04:44:29 PM | 0,1025 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:44:56 PM | 0,11 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:45:17 PM | 0,115833 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:45:44 PM | 0,123333 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:46:09 PM | 0,130278 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:46:35 PM | 0,1375 | | | | | |
| | | | | | | |
| 11-Jun-91 04:47:30 PM | 0,152778 | 0,145139 | 37,1 | 201,5187 | | |
| 11-Jun-91 04:50:04 PM | 0,195556 | 0,174167 | 36,75 | 179,9274 | | |
| 11-Jun-91 04:52:59 PM | 0,244167 | 0,219861 | 36,25 | 158,3361 | | |
| 11-Jun-91 04:54:30 PM | 0,269444 | | | | | |
| 11-Jun-91 04:56:17 PM | 0,299167 | 0,271667 | 35,75 | 139,9436 | | |
| 11-Jun-91 05:00:05 PM | 0,3625 | 0,330833 | 35,25 | 121,5299 | | |
| 11-Jun-91 05:04:22 PM | 0,433889 | 0,398194 | 34,75 | 107,8164 | | |
| 11-Jun-91 05:09:10 PM | 0,513889 | 0,473889 | 34,25 | 96,21119 | | |
| 11-Jun-91 05:14:48 PM | 0,607778 | 0,560833 | 33,75 | 81,97877 | | |
| 11-Jun-91 05:21:45 PM | 0,723611 | 0,665694 | 33,25 | 66,44802 | | |
| 11-Jun-91 05:29:42 PM | 0,856111 | 0,789861 | 32,75 | 58,08978 | | |
| 11-Jun-91 05:32:00 PM | 0,894444 | | | | | |
| 11-Jun-91 05:38:26 PM | 1,001667 | 0,928889 | 32,25 | 52,87943 | | |
| 11-Jun-91 05:52:00 PM | 1,227778 | 1,114722 | 31,65 | 47,65645 | | |
| 11-Jun-91 05:54:00 PM | 1,261111 | | | | | |
| 11-Jun-91 05:56:16 PM | 1,298889 | 1,263333 | 31,2 | 43,29504 | | |
| 11-Jun-91 08:03:00 PM | 3,411111 | 2,355 | 28,9 | 24,12315 | | |
| 11-Jun-91 08:06:00 PM | 3,461111 | | | | | |
| 11-Jun-91 08:08:18 PM | 3,499444 | 3,455278 | 27,755 | 12,19885 | | |
| 11-Jun-91 10:02:30 PM | 5,402778 | 4,451111 | 27,19 | 8,573074 | | |
| 11-Jun-91 10:05:00 PM | 5,444444 | | | | | |
| 11-Jun-91 10:08:30 PM | 5,502778 | 5,452778 | 26,64 | 6,157516 | | |
| 12-Jun-91 09:13:00 AM | 16,57778 | 11,04028 | 25,65 | 1,730498 | | |
| 12-Jun-91 09:17:00 AM | 16,64444 | | | | | |
| 12-Jun-91 11:53:00 AM | 19,24444 | 17,91111 | 25,2975 | 0,894764 | | |
| 12-Jun-91 11:55:00 AM | 19,27778 | | | | | |
| 12-Jun-91 02:14:30 PM | 21,60278 | 20,42361 | 25,1975 | 0,293733 | | |
| 12-Jun-91 02:18:00 PM | 21,66111 | | | | | |
| 12-Jun-91 04:16:30 PM | 23,63611 | 22,61944 | 25,1875 | -0,18927 | | |
| 12-Jun-91 04:20:00 PM | 23,69444 | | | | | |

Prøvepumping i testhull 2, den 18. juni 1991.

| Dato | Klokka | Tid (timer) | Hull 1 Vannnivå (m under rørstopp) | Hull 2 Vannnivå (m under rørstopp) | Ytelse |
|-----------|----------|----------------|---|---|---|
| 18-Jun-91 | 08:22:00 | 0 | 25,105 | 22,865 | 0 |
| 18-Jun-91 | 08:27:00 | AM 0,083333 | 22,87 | 22,51 | - Pumpen saltet hullet |
| 18-Jun-91 | 09:05:00 | AM 0,7166667 | 22,505 | 0 | - |
| 18-Jun-91 | 09:15:00 | AM 0,883333 | 25,13 | 0 | - |
| 18-Jun-91 | 09:20:00 | AM 0,9666667 | 22,94 | 66 | - Tross 1 begynner |
| 18-Jun-91 | 09:23:00 | AM 1,0166667 | 22,94 | 63,87097 | - |
| 18-Jun-91 | 09:26:30 | AM 1,075 | 23,07 | 23,59 | - |
| 18-Jun-91 | 09:29:00 | AM 1,1166667 | 25,14 | 23,83 | - |
| 18-Jun-91 | 09:30:00 | AM 1,258333 | 23,4 | 23,99 | - |
| 18-Jun-91 | 09:31:00 | AM 1,15 | 50,76923 | 30 | - |
| 18-Jun-91 | 09:33:20 | AM 1,188889 | 23,59 | 23,59 | - |
| 18-Jun-91 | 09:34:00 | AM 1,2 | 23,07 | 23,83 | - |
| 18-Jun-91 | 09:35:08 | AM 1,2188889 | 25,14 | 23,99 | - |
| 18-Jun-91 | 09:37:30 | AM 1,258333 | 23,4 | 23,99 | - |
| 18-Jun-91 | 09:39:40 | AM 1,294444 | 23,4 | 23,99 | - |
| 18-Jun-91 | 09:40:30 | AM 1,308333 | 23,59 | 23,59 | - |
| 18-Jun-91 | 09:42:40 | AM 1,344444 | 23,59 | 23,83 | - |
| 18-Jun-91 | 09:47:00 | AM 1,4166667 | 23,59 | 23,99 | - |
| 18-Jun-91 | 09:50:00 | AM 1,4666667 | 23,59 | 23,99 | - |
| 18-Jun-91 | 09:52:00 | AM 1,5 | 24,155 | 24,39 | - |
| 18-Jun-91 | 09:55:00 | AM 1,55 | 24,27 | 9,082569 | - |
| 18-Jun-91 | 09:57:40 | AM 1,594444 | 25,145 | 24,39 | - |
| 18-Jun-91 | 10:00:00 | AM 1,633333 | 24,335 | 14,77612 | - |
| 18-Jun-91 | 10:03:00 | AM 1,683333 | 24,425 | 9,082569 | - |
| 18-Jun-91 | 10:05:00 | AM 1,7166667 | 24,455 | 5,657143 | - |
| 18-Jun-91 | 10:10:10 | AM 1,8027778 | 24,48 | 6,898955 | - |
| 18-Jun-91 | 10:13:00 | AM 1,85 | 24,5 | 5,657143 | - |
| 18-Jun-91 | 10:15:00 | AM 1,883333 | 24,515 | 24,63 | - |
| 18-Jun-91 | 10:17:00 | AM 1,9166667 | 25,155 | 25,165 | - |
| 18-Jun-91 | 10:20:00 | AM 1,9666667 | 24,455 | 24,48 | 8,318658 - <i>låm, trinn 2 begynner</i> |
| 18-Jun-91 | 10:25:00 | AM 2,055:00 | 2,55 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 10:58:00 | AM 2,6 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 10:58:46 | AM 2,6127778 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:04:37 | AM 2,7102778 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:06:30 | AM 2,7416667 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:07:00 | AM 2,75 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:07:38 | AM 2,7605556 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:10:25 | AM 2,806944 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:13:55 | AM 2,8652778 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:14:00 | AM 2,8666667 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:19:25 | AM 2,956944 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:19:32 | AM 2,9589167 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:21:00 | AM 2,9833333 | 2,6 | 24,65 | - |
| 18-Jun-91 | 11:31:23 | AM 3,156389 | 3,2 | 31,195 | 29,35 |
| 18-Jun-91 | 11:34:00 | AM 3,230833 | 3,2 | 31,195 | 105,2632 |
| 18-Jun-91 | 11:35:51 | AM 3,290278 | 3,2 | 31,195 | 165,1376 |
| 18-Jun-91 | 11:39:25 | AM 3,291389 | 3,2 | 31,195 | 29,61 |
| 18-Jun-91 | 11:42:20 | AM 3,338889 | 3,2 | 31,195 | 30,92 |
| 18-Jun-91 | 11:41:46 | AM 3,329444 | 3,2 | 31,195 | 85,55133 |
| 18-Jun-91 | 11:44:37 | AM 3,376944 | 3,2 | 31,195 | 76,05634 |
| 18-Jun-91 | 11:46:40 | AM 3,411111 | 3,2 | 32,09 | 32,09 |
| 18-Jun-91 | 11:48:15 | AM 3,4375 | 3,2 | 32,33 | 92,54499 |
| 18-Jun-91 | 11:52:00 | AM 3,5 | 3,2 | 32,33 | 82,56881 |
| 18-Jun-91 | 12:00:00 | PM 3,633333 | 3,2 | 32,305 | 16,92308 |
| 18-Jun-91 | 12:02:00 | PM 3,666667 | 3,2 | 32,305 | 25,205 |
| 18-Jun-91 | 12:11:00 | PM 3,844444 | 3,2 | 32,29 | 32,29 |
| 18-Jun-91 | 12:12:40 | PM 3,844444 | 3,2 | 32,29 | 65,69343 |
| 18-Jun-91 | 12:14:00 | PM 3,866667 | 3,2 | 32,29 | 22,24719 |
| 18-Jun-91 | 12:17:00 | PM 3,916667 | 3,2 | 32,29 | 22,24719 |
| 18-Jun-91 | 12:19:50 | PM 3,963889 | 3,2 | 32,29 | 23,29412 |
| 18-Jun-91 | 12:27:00 | PM 4,083333 | 4,5 | 32,32 | 450 |
| 18-Jun-91 | 12:31:50 | PM 4,168333 | 4,5 | 32,32 | 500 |
| 18-Jun-91 | 12:32:06 | PM 4,168333 | 4,5 | 32,32 | 500 |
| 18-Jun-91 | 12:32:26 | PM 4,17375 | 4,5 | 32,32 | 562,5 |
| 18-Jun-91 | 12:32:48 | PM 4,173889 | 4,5 | 32,32 | 486,4865 |
| 18-Jun-91 | 12:33:04 | PM 4,184167 | 4,5 | 32,32 | 486,4865 |
| 18-Jun-91 | 12:33:04 | PM 4,184583 | 4,5 | 32,32 | 483,4215 |
| 18-Jun-91 | 12:33:20 | PM 4,189028 | 4,5 | 32,32 | 483,4215 |
| 18-Jun-91 | 12:33:23 | PM 4,179306 | 4,5 | 32,32 | 507,0423 |
| 18-Jun-91 | 12:33:02 | PM 4,18375 | 4,5 | 32,32 | 461,5385 |
| 18-Jun-91 | 12:33:03 | PM 4,184167 | 4,5 | 32,32 | 483,871 |
| 18-Jun-91 | 12:33:59 | PM 4,199583 | 4,5 | 32,32 | 495,4128 |
| 18-Jun-91 | 12:34:18 | PM 4,204861 | 4,5 | 32,32 | 486,4865 |
| 18-Jun-91 | 12:35:20 | PM 4,222222 | 4,5 | 32,32 | 486,4865 |
| 18-Jun-91 | 12:36:00 | PM 4,233333 | 4,5 | 32,32 | 34,97 |
| 18-Jun-91 | 12:41:00 | PM 4,316667 | 4,5 | 32,32 | 35,29 |
| 18-Jun-91 | 12:47:00 | PM 4,416667 | 4,5 | 32,32 | 40,26 |
| 18-Jun-91 | 12:47:04 | PM 4,417917 | 4,5 | 32,32 | 404,4944 |
| 18-Jun-91 | 12:47:28 | PM 4,424444 | 4,5 | 32,32 | 397,0588 |
| 18-Jun-91 | 12:47:52 | PM 4,430972 | 4,5 | 32,32 | 393,4426 |
| 18-Jun-91 | 12:48:12 | PM 4,436806 | 4,5 | 32,32 | 382,9787 |

| | | | |
|-----------------------|----------|----------|-------|
| 18-Jun-91 12:48:15 PM | 4,437639 | 389,6104 | 34 |
| 18-Jun-91 12:48:36 PM | 4,443333 | 382,9787 | 0 |
| 18-Jun-91 12:49:00 PM | 4,449861 | 382,9787 | 0 |
| 18-Jun-91 12:49:00 PM | 4,45 | 380,2817 | 0 |
| 18-Jun-91 12:49:23 PM | 4,456528 | 378,9474 | 0 |
| 18-Jun-91 12:49:47 PM | 4,463056 | 375 | 0 |
| 18-Jun-91 12:51:00 PM | 4,483333 | 41,81 | 34 |
| 18-Jun-91 01:00:00 PM | 4,633333 | 45,13 | 33,97 |
| 18-Jun-91 01:02:20 PM | 4,672222 | 45,86 | 23,82 |
| 18-Jun-91 01:02:38 PM | 4,677222 | 310,3448 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:03:10 PM | 4,68625 | 298,3425 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:03:44 PM | 4,695417 | 291,498 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:04:08 PM | 4,702361 | 276,9231 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:04:18 PM | 4,704861 | 285,7143 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:04:42 PM | 4,711528 | 274,8092 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:05:14 PM | 4,720556 | 272,7273 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:05:16 PM | 4,720972 | 271,3568 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:05:48 PM | 4,73 | 268,6567 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:06:21 PM | 4,739167 | 264,7059 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:07:30 PM | 4,758333 | 47,28 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:09:00 PM | 4,783333 | 25,23 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:11:00 PM | 4,816667 | 48,18 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:14:00 PM | 4,866667 | 48,9 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:15:30 PM | 0 | 0 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:23:00 PM | 0,125 | 48,75 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:28:15 PM | 0,2125 | 48,585 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:30:50 PM | 0,255556 | 48,5 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:33:57 PM | 0,3075 | 48,4 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:37:02 PM | 0,358889 | 48,3 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:40:03 PM | 0,409167 | 48,2 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:43:03 PM | 0,459167 | 48,1 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:46:06 PM | 0,51 | 48 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:49:05 PM | 0,559722 | 47,9 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:04:30 PM | 0,816667 | 47,8 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:38:19 PM | 1,380278 | 47,7 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:55:13 PM | 0,661944 | 47,6 | 25,14 |
| 18-Jun-91 01:58:14 PM | 0,712222 | 47,6 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:01:20 PM | 1,483889 | 47,5 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:04:30 PM | 1,535556 | 47,4 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:38:19 PM | 1,861111 | 46,3 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:41:20 PM | 1,430556 | 46,2 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:44:32 PM | 1,483889 | 46,1 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:47:38 PM | 1,535556 | 46 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:50:42 PM | 1,586667 | 45,9 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:53:47 PM | 1,638056 | 45,8 | 25,14 |
| 18-Jun-91 02:56:00 PM | 1,675 | 25,23 | 25,14 |
| 18-Jun-91 03:20:45 PM | 2,0875 | 44,94 | 25,14 |
| 18-Jun-91 03:24:40 PM | 2,152778 | 25,22 | 25,14 |
| 18-Jun-91 06:07:10 PM | 4,861111 | 39,725 | 25,14 |
| 18-Jun-91 06:08:10 PM | 4,877778 | 39,695 | 25,14 |
| 18-Jun-91 06:10:40 PM | 4,919444 | 25,195 | 25,14 |
| 18-Jun-91 06:14:00 PM | 4,975 | 39,51 | 25,14 |
| 18-Jun-91 09:08:00 PM | 7,875 | 34,225 | 25,14 |
| 18-Jun-91 09:09:00 PM | 7,891667 | 34,197 | 25,14 |
| 18-Jun-91 09:11:50 PM | 7,938889 | 25,27 | 25,14 |

0 - Pumpen steht au

Prøvepumping i testhull 2, den 18. juni 1991.

| Dato | Klokka | Tid (timer) | Ytelse (l/t) | QB (l/t) | Gjenn. vannnivå (m) | Gjenn. tid (timer) | QA (l/t) |
|-----------|-------------|----------------|-----------------|-------------|---------------------------|--------------------------|-------------|
| 18-Jun-91 | 08:22:00 AM | 0 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 08:27:00 AM | 0,083333 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:05:00 AM | 0,716667 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:15:00 AM | 0,883333 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:20:00 AM | 0,966667 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:23:00 AM | 1,016667 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:26:30 AM | 1,075 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:29:00 AM | 1,116667 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:30:00 AM | 1,133333 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:31:00 AM | 1,15 | | | * | | |
| 18-Jun-91 | 09:33:20 AM | 1,188889 | 65 119,1479 | 22,725 | 1,161111 | -54,1479 | |
| 18-Jun-91 | 09:34:00 AM | 1,2 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:35:08 AM | 1,218889 | 62 66,70643 | 23,005 | 1,203889 | -4,70643 | |
| 18-Jun-91 | 09:37:30 AM | 1,258333 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:39:40 AM | 1,294444 | 53 67,23465 | 23,235 | 1,256667 | -14,2346 | |
| 18-Jun-91 | 09:40:30 AM | 1,308333 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:42:40 AM | 1,344444 | 46 58,49641 | 23,495 | 1,319444 | -12,4964 | |
| 18-Jun-91 | 09:47:00 AM | 1,416667 | 38 51,15475 | 23,71 | 1,380556 | -13,1548 | |
| 18-Jun-91 | 09:50:00 AM | 1,466667 | 33 49,26013 | 23,91 | 1,441667 | -16,2601 | |
| 18-Jun-91 | 09:52:00 AM | 1,5 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 09:55:00 AM | 1,55 | 27 30,47971 | 24,0725 | 1,508333 | -3,47971 | |
| 18-Jun-91 | 09:57:40 AM | 1,594444 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 10:00:00 AM | 1,633333 | 19 21,24343 | 24,2125 | 1,591667 | -2,24343 | |
| 18-Jun-91 | 10:03:00 AM | 1,683333 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 10:05:00 AM | 1,716667 | 13 12,00716 | 24,3025 | 1,675 | 0,992843 | |
| 18-Jun-91 | 10:10:10 AM | 1,802778 | 10 9,832163 | 24,3625 | 1,759722 | 0,167837 | |
| 18-Jun-91 | 10:13:00 AM | 1,85 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 10:15:00 AM | 1,883333 | 8 6,688337 | 24,4075 | 1,843056 | 1,311663 | |
| 18-Jun-91 | 10:17:00 AM | 1,916667 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 10:20:00 AM | 1,966667 | 7 5,541765 | 24,44 | 1,925 | 1,458235 | |
| 18-Jun-91 | 10:25:00 AM | 2,05 | 6,9 4,618137 | 24,4675 | 2,008333 | 2,281863 | |
| 18-Jun-91 | 10:30:10 AM | 2,136111 | 6 3,575332 | 24,49 | 2,093056 | 2,424668 | |
| 18-Jun-91 | 10:31:55 AM | 2,165278 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 10:36:00 AM | 2,233333 | 6 2,375042 | 24,5075 | 2,184722 | 3,624958 | |
| 18-Jun-91 | 10:52:40 AM | 2,511111 | 8 6,373029 | 24,5725 | 2,372222 | 1,626971 | |
| 18-Jun-91 | 10:55:00 AM | 2,55 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 10:58:00 AM | 2,6 | 8 3,463603 | 24,64 | 2,555556 | 4,536397 | |
| 18-Jun-91 | 10:58:46 AM | 2,612778 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:04:37 AM | 2,710278 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:06:30 AM | 2,741667 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:07:00 AM | 2,75 | 249 266,8257 | 25,7 | 2,69 | -17,8257 | |
| 18-Jun-91 | 11:07:38 AM | 2,760556 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:10:25 AM | 2,806944 | 230 218,9673 | 27,145 | 2,778472 | 11,03271 | |
| 18-Jun-91 | 11:13:55 AM | 2,865278 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:14:00 AM | 2,866667 | 205 206,2052 | 27,95 | 2,836806 | -1,2052 | |
| 18-Jun-91 | 11:14:45 AM | 2,879167 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:15:34 AM | 2,892778 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:16:10 AM | 2,902778 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:16:29 AM | 2,908056 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:16:59 AM | 2,916389 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:17:49 AM | 2,930278 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:17:53 AM | 2,931389 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:18:44 AM | 2,945556 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:19:25 AM | 2,956944 | 170 170,5158 | 28,85 | 2,911806 | -0,51584 | |
| 18-Jun-91 | 11:19:32 AM | 2,958889 | | | | | |
| 18-Jun-91 | 11:21:00 AM | 2,983333 | 162 151,6694 | 29,48 | 2,970139 | 10,33065 | |
| 18-Jun-91 | 11:31:23 AM | 3,156389 | 122 116,5283 | 30,265 | 3,069861 | 5,47172 | |

| | | | | | | |
|-----------------------|----------|-----|----------|---------|-----------|-----------|
| 18-Jun-91 11:34:00 AM | 3,2 | 112 | 97,06913 | 31,0575 | 3,178194 | 14,93087 |
| 18-Jun-91 11:35:51 AM | 3,230833 | 93 | 77,58471 | 31,4225 | 3,245139 | 15,41529 |
| 18-Jun-91 11:39:25 AM | 3,290278 | | | | | |
| 18-Jun-91 11:39:29 AM | 3,291389 | | | | | |
| 18-Jun-91 11:42:20 AM | 3,338889 | | | | | |
| 18-Jun-91 11:41:46 AM | 3,329444 | | | | | |
| 18-Jun-91 11:44:37 AM | 3,376944 | | | | | |
| 18-Jun-91 11:46:40 AM | 3,411111 | 70 | 56,05463 | 31,87 | 3,350694 | 13,94537 |
| 18-Jun-91 11:48:15 AM | 3,4375 | 55 | 41,56324 | 32,21 | 3,455556 | 13,43676 |
| 18-Jun-91 11:52:00 AM | 3,5 | 17 | -2,30907 | 32,3175 | 3,583333 | 19,30907 |
| 18-Jun-91 12:00:00 PM | 3,633333 | 22 | -1,29885 | 32,2975 | 3,755556 | 23,29885 |
| 18-Jun-91 12:02:00 PM | 3,666667 | 23 | 0 | 32,29 | 3,904167 | 23 |
| 18-Jun-91 12:11:00 PM | 3,816667 | 23 | 3,478095 | 32,305 | 4*,030278 | 19,5219 |
| 18-Jun-91 12:12:40 PM | 3,844444 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:14:00 PM | 3,866667 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:17:00 PM | 3,916667 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:19:50 PM | 3,963889 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:27:00 PM | 4,083333 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:27:48 PM | 4,096667 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:31:50 PM | 4,163889 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:32:06 PM | 4,168333 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:32:26 PM | 4,17375 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:32:26 PM | 4,173889 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:32:44 PM | 4,179028 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:32:46 PM | 4,179306 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:02 PM | 4,18375 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:03 PM | 4,184167 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:04 PM | 4,184583 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:20 PM | 4,189028 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:23 PM | 4,189722 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:39 PM | 4,194167 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:40 PM | 4,194444 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:33:59 PM | 4,199583 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:34:18 PM | 4,204861 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:35:20 PM | 4,222222 | 472 | 458,9102 | 33,645 | 4,177778 | 13,08981 |
| 18-Jun-91 12:36:00 PM | 4,233333 | 467 | 443,3412 | 35,13 | 4,227778 | 23,65882 |
| 18-Jun-91 12:41:00 PM | 4,316667 | 434 | 445,1884 | 36,495 | 4,275 | -11,1884 |
| 18-Jun-91 12:47:00 PM | 4,416667 | 395 | 394,081 | 38,98 | 4,366667 | 0,91895 |
| 18-Jun-91 12:47:04 PM | 4,417917 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:47:28 PM | 4,424444 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:47:52 PM | 4,430972 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:48:12 PM | 4,436806 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:48:15 PM | 4,437639 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:48:36 PM | 4,443333 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:49:00 PM | 4,449861 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:49:00 PM | 4,45 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:49:23 PM | 4,456528 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:49:47 PM | 4,463056 | | | | | |
| 18-Jun-91 12:51:00 PM | 4,483333 | 369 | 357,9056 | 41,035 | 4,45 | 11,09436 |
| 18-Jun-91 01:00:00 PM | 4,633333 | 312 | 340,7159 | 43,47 | 4,558333 | -28,7159 |
| 18-Jun-91 01:02:20 PM | 4,672222 | 296 | 288,9634 | 45,495 | 4,652778 | 7,036552 |
| 18-Jun-91 01:02:38 PM | 4,677222 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:03:10 PM | 4,68625 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:03:44 PM | 4,695417 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:04:08 PM | 4,702361 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:04:18 PM | 4,704861 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:04:42 PM | 4,711528 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:05:14 PM | 4,720556 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:05:16 PM | 4,720972 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:05:48 PM | 4,73 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:06:21 PM | 4,739167 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:07:30 PM | 4,758333 | 265 | 253,8486 | 46,57 | 4,715278 | 11,15142 |
| 18-Jun-91 01:09:00 PM | 4,783333 | | | | | |
| 18-Jun-91 01:11:00 PM | 4,816667 | 240 | 237,5042 | 47,73 | 4,7875 | 2,495796 |
| 18-Jun-91 01:14:00 PM | 4,866667 | 222 | 221,6706 | 48,54 | 4,841667 | 0,32941 |
| 18-Jun-91 01:15:30 PM | 0 | | | | | Tid etter |

| | | |
|-----------------------|----------|---------------------------|
| 18-Jun-91 01:23:00 PM | 0,125 | |
| 18-Jun-91 01:28:15 PM | 0,2125 | |
| 18-Jun-91 01:30:50 PM | 0,255556 | |
| 18-Jun-91 01:33:57 PM | 0,3075 | |
| 18-Jun-91 01:37:02 PM | 0,358889 | |
| 18-Jun-91 01:40:03 PM | 0,409167 | |
| 18-Jun-91 01:43:03 PM | 0,459167 | |
| 18-Jun-91 01:46:06 PM | 0,51 | |
| 18-Jun-91 01:49:05 PM | 0,559722 | |
| 18-Jun-91 01:52:07 PM | 0,610278 | |
| 18-Jun-91 01:55:13 PM | 0,661944 | |
| 18-Jun-91 01:58:14 PM | 0,712222 | |
| 18-Jun-91 02:01:20 PM | 0,763889 | |
| 18-Jun-91 02:04:30 PM | 0,816667 | |
| 18-Jun-91 02:38:19 PM | 1,380278 | |
| 18-Jun-91 02:41:20 PM | 1,430556 | |
| 18-Jun-91 02:44:32 PM | 1,483889 | |
| 18-Jun-91 02:47:38 PM | 1,535556 | |
| 18-Jun-91 02:50:42 PM | 1,586667 | |
| 18-Jun-91 02:53:47 PM | 1,638056 | |
| 18-Jun-91 02:56:00 PM | 1,675 | |
| 18-Jun-91 03:20:45 PM | 2,0875 | switchoff |
| 18-Jun-91 03:24:40 PM | 2,152778 | 48,6675 0,16875 29,02829 |
| 18-Jun-91 06:07:10 PM | 4,861111 | 48,5425 0,234028 30,39032 |
| 18-Jun-91 06:08:10 PM | 4,877778 | 48,45 0,281528 29,63511 |
| 18-Jun-91 06:10:40 PM | 4,919444 | 48,35 0,333194 29,95549 |
| 18-Jun-91 06:14:00 PM | 4,975 | 48,25 0,384028 30,61748 |
| 18-Jun-91 09:08:00 PM | 7,875 | 48,15 0,434167 30,78758 |
| 18-Jun-91 09:09:00 PM | 7,891667 | 48,05 0,484583 30,28287 |
| 18-Jun-91 09:11:50 PM | 7,938889 | 47,95 0,534861 30,95958 |
| 18-Jun-91 09:15:54 PM | 8,006667 | 47,85 0,585 30,44926 |
| 18-Jun-91 09:17:00 PM | 8,025 | 47,75 0,636111 29,79443 |
| 19-Jun-91 10:40:40 AM | 21,41944 | 47,65 0,687083 30,61748 |
| | | 47,55 0,738056 29,79443 |
| | | 47,45 0,790278 29,16718 |
| | | 46,85 1,098472 30,04407 |
| | | 46,25 1,405417 30,61748 |
| | | 46,15 1,457222 28,86336 |
| | | 46,05 1,509722 29,79443 |
| | | 45,95 1,561111 30,11829 |
| | | 45,85 1,612361 29,95549 |
| | | 45,37 1,862778 29,45561 |
| | | 42,3325 3,474306 28,94372 |
| | | 39,71 4,869444 27,70882 |
| | | 39,6025 4,926389 29,29219 |
| | | 36,8675 6,425 28,05386 |
| | | 34,211 7,883333 25,86157 |
| | | 34,0985 7,949167 26,37023 |
| | | 33,985 8,015833 25,18984 |
| | | 26,8 14,72222 11,66506 |
| 19-Jun-91 10:44:00 AM | 21,475 | |
| 19-Jun-91 10:58:00 AM | 21,70833 | 23,7915 21,56389 3,037313 |
| 19-Jun-91 01:06:00 PM | 23,84167 | 23,5615 22,775 2,907983 |
| 19-Jun-91 01:10:00 PM | 23,90833 | 23,15 25 2,790817 |
| 19-Jun-91 03:25:00 PM | 26,15833 | |
| 19-Jun-91 03:29:00 PM | 26,225 | |

Vedlegg 3

Kjemiske Data

46m/1 = prøve tatt under boring

TB1/1,2,3 = prøver tatt under prøvepumping i hull 1

TB2/1,2,3 = prøver tatt under prøvepumping i hull 2

Alkalitet, ledningsevne og pH ble målt på laboratoriet.

Ledningsevne oppgis for en standard temperatur på 25°C.

Anioner og andre parametere

Prøve

| nr | F' | Cl' | NO2' | Br' | NO3' | PO4''' | SO4'' |
|-------|---------|----------|-----------|----------|---------|-----------|----------|
| 46m/1 | 360 ppb | 19.6 ppm | <50.0 ppb | 77.1 ppb | 360 ppb | <50.0 ppb | 36.0 ppm |

Prøve

| nr | F' | Cl' | NO2' | Br' | NO3' | PO4''' | SO4'' |
|-------|----------|----------|----------|----------|----------|-----------|----------|
| TB1/1 | <100 ppb | 17.2 ppm | <100 ppb | 71.4 ppb | 1.69 ppm | <50.0 ppb | 31.6 ppm |
| 2 | <100 ppb | 14.4 ppm | <100 ppb | 60.7 ppb | 1.51 ppm | <50.0 ppb | 34.2 ppm |
| 3 | <100 ppb | 16.9 ppm | <100 ppb | 56.8 ppb | 1.88 ppm | <50.0 ppb | 35.6 ppm |

Prøve

| nr | F' | Cl' | NO2' | Br' | NO3' | PO4''' | SO4'' |
|-------|----------|----------|----------|----------|---------|-----------|----------|
| TB2/1 | <100 ppb | 20.6 ppm | <100 ppb | 46.7 ppb | 567 ppb | <50.0 ppb | 20.1 ppm |
| 2 | <100 ppb | 20.9 ppm | <100 ppb | 58.8 ppb | 612 ppb | <50.0 ppb | 22.5 ppm |
| 3 | <100 ppb | 20.6 ppm | <100 ppb | 65.8 ppb | 598 ppb | <50.0 ppb | 23.5 ppm |

Resultat:

| Nr. | Prøvemrk. | Ledn.evne µS/cm | pH | Alkalitet mmol/l |
|-----|-----------|--------------------|------|---------------------|
| 1. | TB1/1 | 517 | 7.52 | 4.68 |
| 2. | TB1/2 | 509 | 7.52 | 4.58 |
| 3. | TB1/3 | 515 | 7.53 | 4.63 |

Resultat:

| Nr. | Prøvemrk. | Ledn.evne µS/cm | pH | Alkalitet mmol/l |
|-----|-----------|--------------------|------|---------------------|
| 1. | TB2/1 | 390 | 7.59 | 3.06 |
| 2. | TB2/2 | 389 | 7.59 | 3.05 |
| 3. | TB2/3 | 397 | 7.59 | 3.13 |

| | Total hardhet mg/l CaCO ₃ | Alkalitet mg/l CaCO ₃ | Ikke-karbonat hardhet mg/l CaCO ₃ | Ionisk sterk mmol/l |
|-------|---|-------------------------------------|---|------------------------|
| 46m/1 | 34 | 73 | 0 | 3,55 |
| TB1/1 | 279 | 234 | 44 | 9,30 |
| TB1/2 | 257 | 229 | 27 | 8,85 |
| TB1/3 | 281 | 232 | 49 | 9,41 |
| TB2/1 | 148 | 153 | 0 | 5,85 |
| TB2/2 | 155 | 153 | 2 | 6,06 |
| TB2/3 | 170 | 157 | 14 | 6,42 |

Alkalitetsverdien for 46m/1 er kalkulert ut fra ionebalansen. Den er derfor usikker.

| | 46m/1 | F | FS | TB1-1F | TB1-1U | TB1-2U | TB1-3F | Tb1-3U | TB2-1F | TB2-2F | TB2-3U | TB2-3F | TB2-3U | | |
|----|-------|------|-------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|------|-----|
| Si | 2.36 | ppm | 3.61 | ppm | 3.71 | ppm | 3.70 | ppm | 3.59 | ppm | 3.88 | ppm | 3.75 | ppm | |
| Al | 107.6 | ppb | 161.9 | ppb | 236.2 | ppb | 104.1 | ppb | 87.1 | ppb | 101.2 | ppb | 4.01 | ppm | |
| Fe | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | 19.0 | ppb | 114.1 | ppb | 3.92 | ppm | |
| Ti | <4.67 | ppb | 5.10 | ppm | 11.61 | ppm | 11.61 | ppm | 11.62 | ppm | 11.62 | ppm | 114.5 | ppb | |
| Mg | 4.86 | ppm | 5.36 | ppm | 92.46 | ppm | 92.24 | ppm | 84.33 | ppm | 93.41 | ppm | 107.2 | ppb | |
| Ca | 4.13 | ppm | 49.92 | ppm | 20.14 | ppm | 21.05 | ppm | 21.89 | ppm | 20.18 | ppm | 8.87 | ppm | |
| Na | 4.142 | ppm | 1.26 | ppm | 3.23 | ppm | 3.14 | ppm | 3.18 | ppm | 3.14 | ppm | 9.03 | ppm | |
| K | Mn | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | 1.14 | ppb | 1.15 | ppb | 1.04 | ppb | 1.12 | ppb | 1.33 | ppm |
| P | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | |
| Cu | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | 6.6 | ppb | 6.3 | ppb | 9.1 | ppb | 8.5 | ppb | 11.71 | ppm | |
| Zn | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | 20.37 | ppm | |
| Pb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | 23.17 | ppm | |
| Ni | <40.0 | ppb | <40.0 | ppb | <40.0 | ppb | <40.0 | ppb | <40.0 | ppb | <40.0 | ppb | 2.81 | ppm | |
| V | 24.2 | ppb | 17.9 | ppb | 8.4 | ppb | 10.0 | ppb | 10.0 | ppb | 10.0 | ppb | 15.83 | ppm | |
| Mo | 24.0 | ppb | 20.0 | ppb | 10.0 | ppb | 10.0 | ppb | 10.0 | ppb | 10.0 | ppb | 15.36 | ppm | |
| Cr | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | |
| Ba | 18.2 | ppb | 20.9 | ppb | 85.0 | ppb | 85.3 | ppb | 74.9 | ppb | 85.6 | ppb | 154.2 | ppb | |
| Sr | 37.0 | ppb | 40.7 | ppb | 277.6 | ppb | 277.9 | ppb | 266.6 | ppb | 278.3 | ppb | 208.6 | ppb | |
| Zr | <35.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | <5.0 | ppb | 218.5 | ppb | |
| Ag | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | <10.0 | ppb | 241.9 | ppb | |
| Cd | <41.9 | ppb | <41.9 | ppb | <26.6 | ppb | <23.3 | ppb | <20.0 | ppb | <15.0 | ppb | <10.0 | ppb | |
| Be | <1.2 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | |
| Li | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | |
| Sc | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | |
| Ce | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | <50.0 | ppb | |
| La | <1.2 | ppb | <1.0 | ppb | <1.0 | ppb | <1.0 | ppb | <1.0 | ppb | <1.0 | ppb | <1.0 | ppb | |
| Y | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | <2.0 | ppb | |

Kationer

For prøve 46m/1
 F = kun filtrert
 FS = filtrert + surgjort

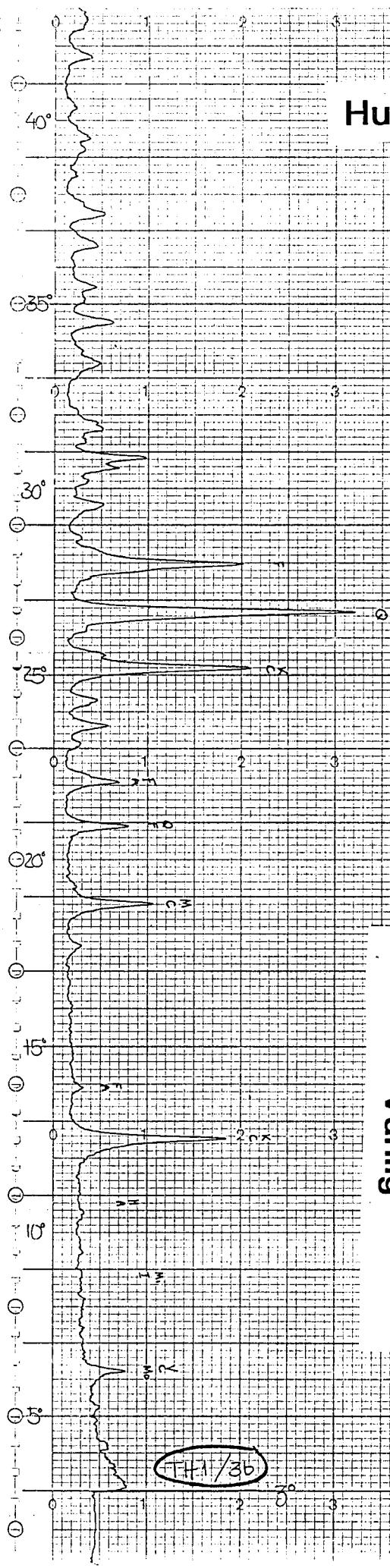
For prøver TB....
 U = ufiltrert men
 surgjort
 F = filtrert + surgjort

Vedlegg 4

XRD-Diffraktogrammene

Hull 1 - 36½ m

Q = Kvarts
 F = Feldspat
 C = Kloritt
 Mo = Montmorillonitt / Smekitt
 M/I = Mica / Illit
 H = Hornblend
 A = Amfibol
 K = Kaolin
 V = Vermikulitt

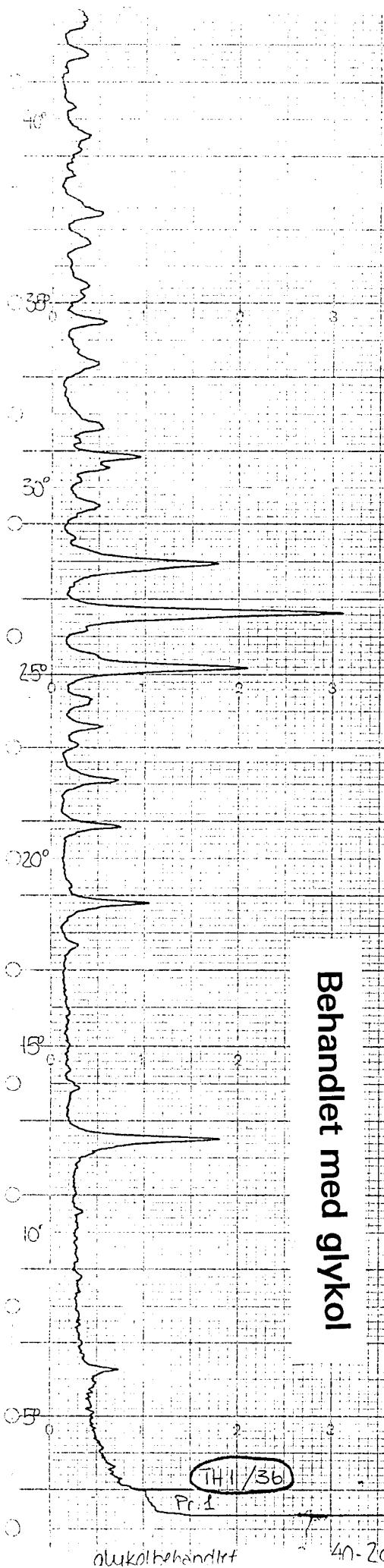
Vanlig**Behandlet med glykol**

alukolbehandlert

40-20

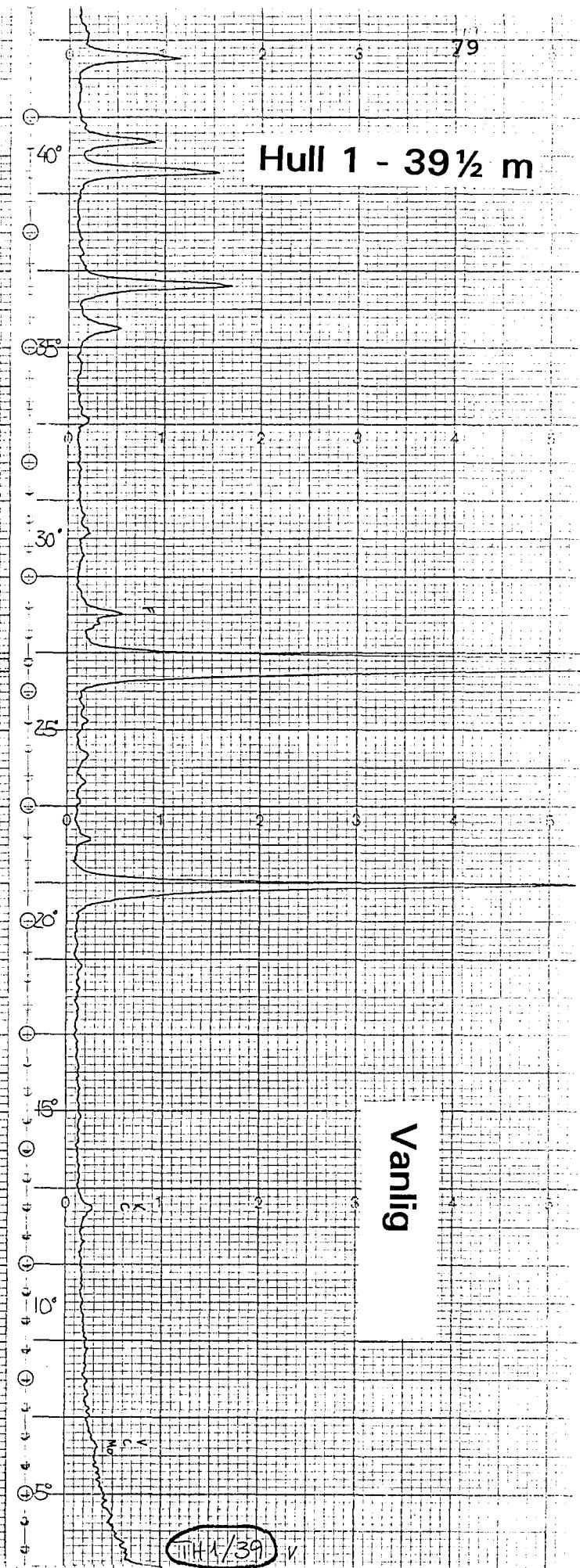
THI/36

Pr. 1



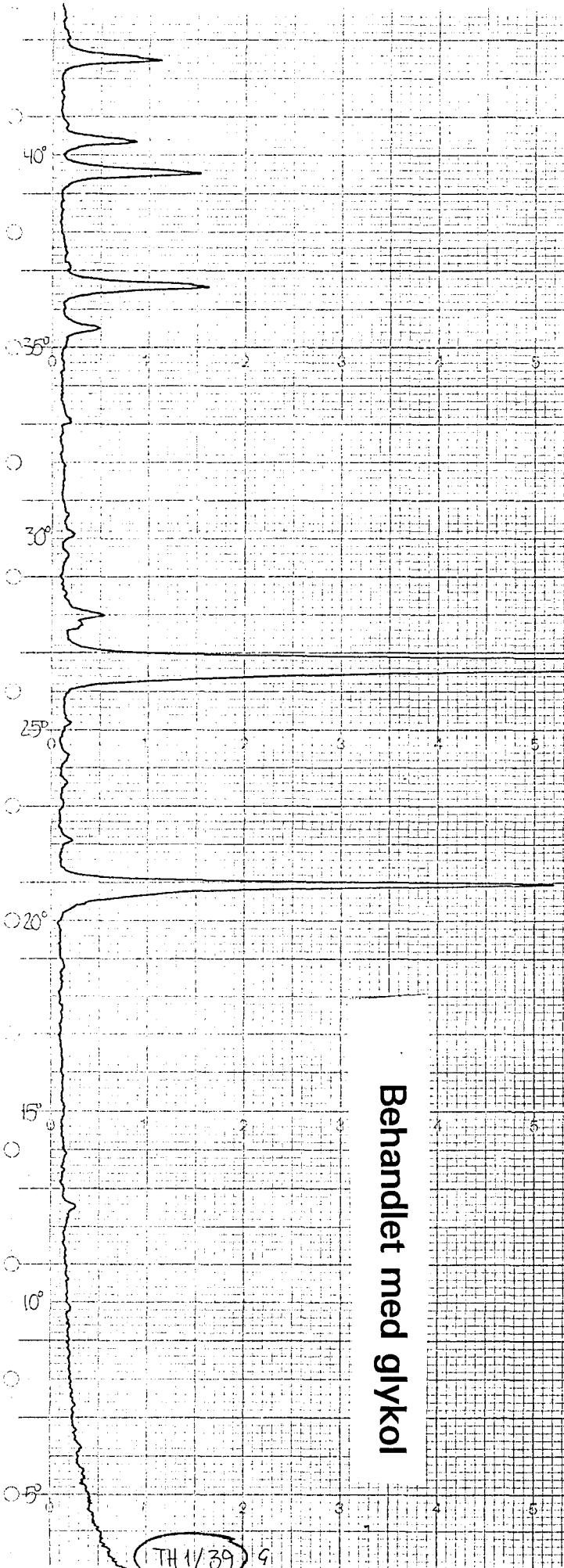
Hull 1 - 39½ m

Vanlig



Behandlet med glykol

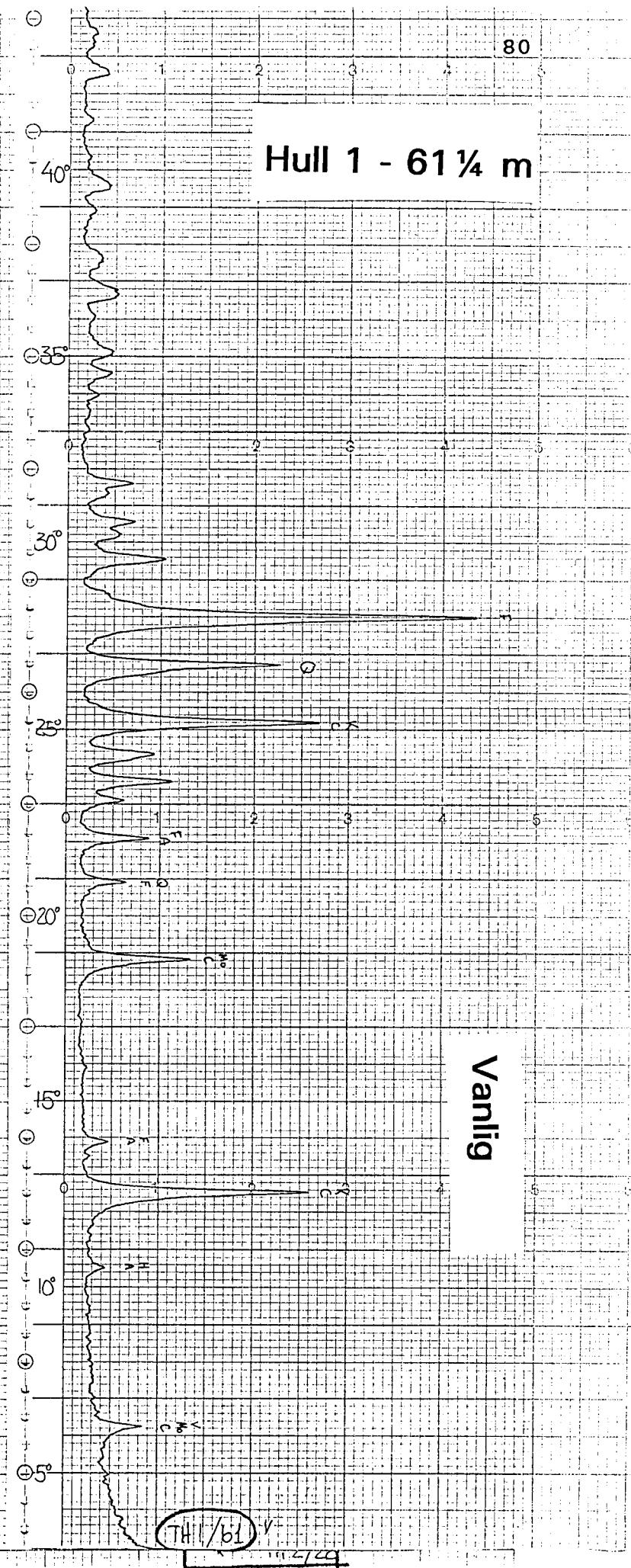
(TH 1/39) G



80

Hull 1 - 61 $\frac{1}{4}$ m

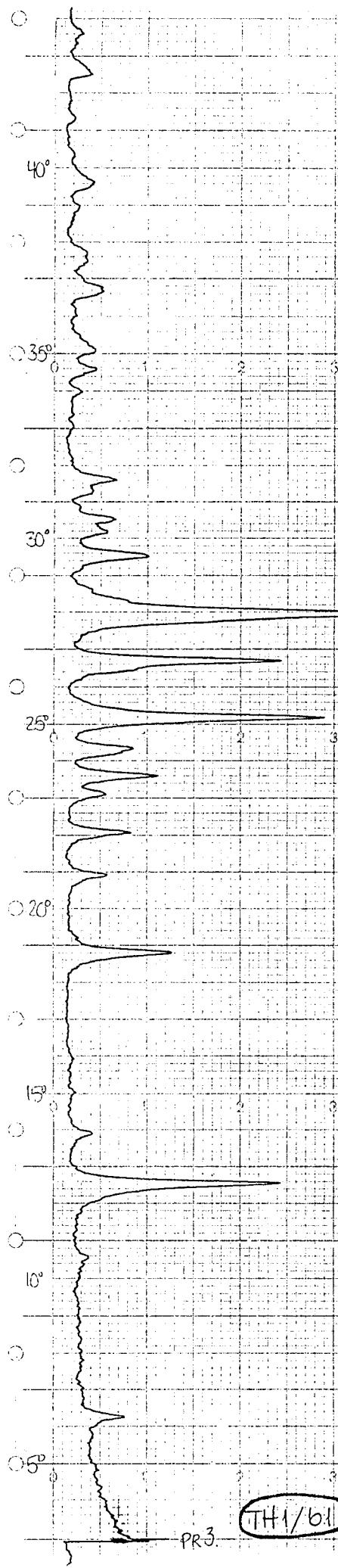
Vanlig



Behandlet med
glykol

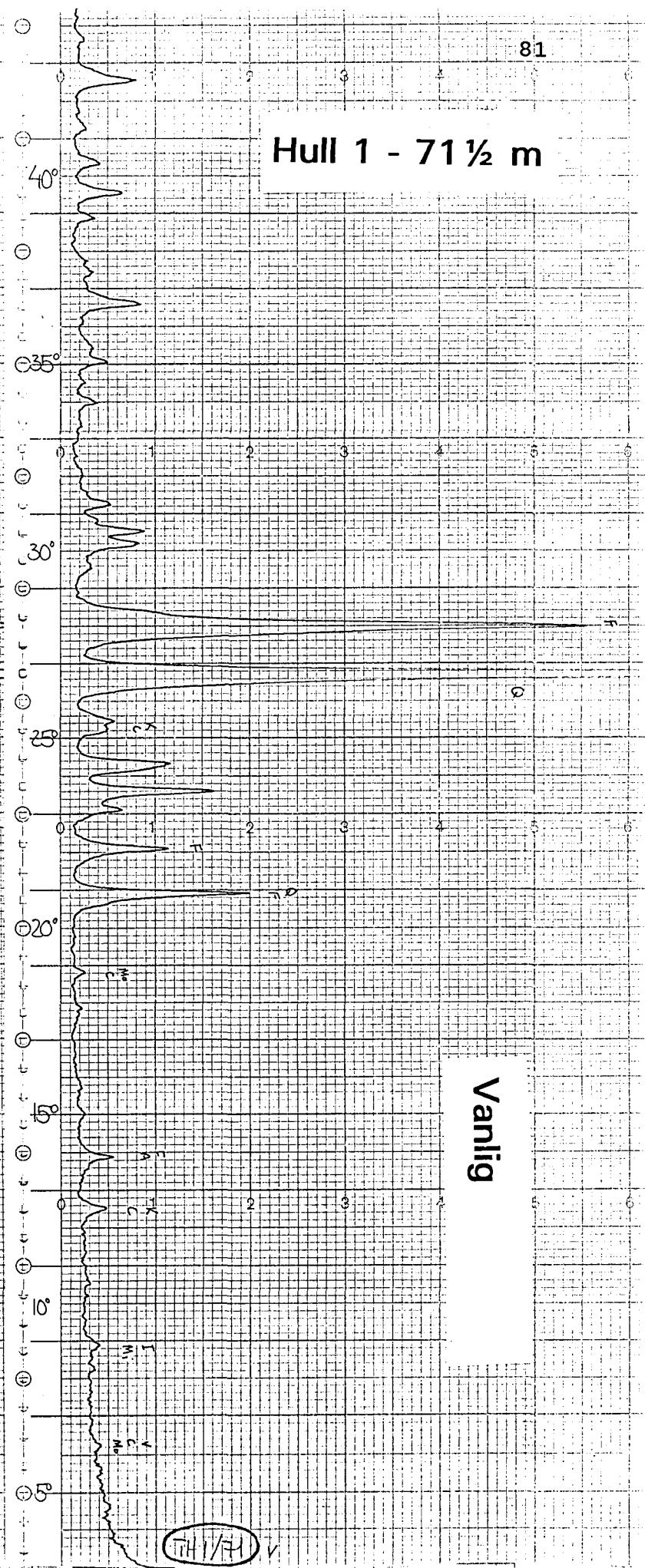
PR3

TH1/61



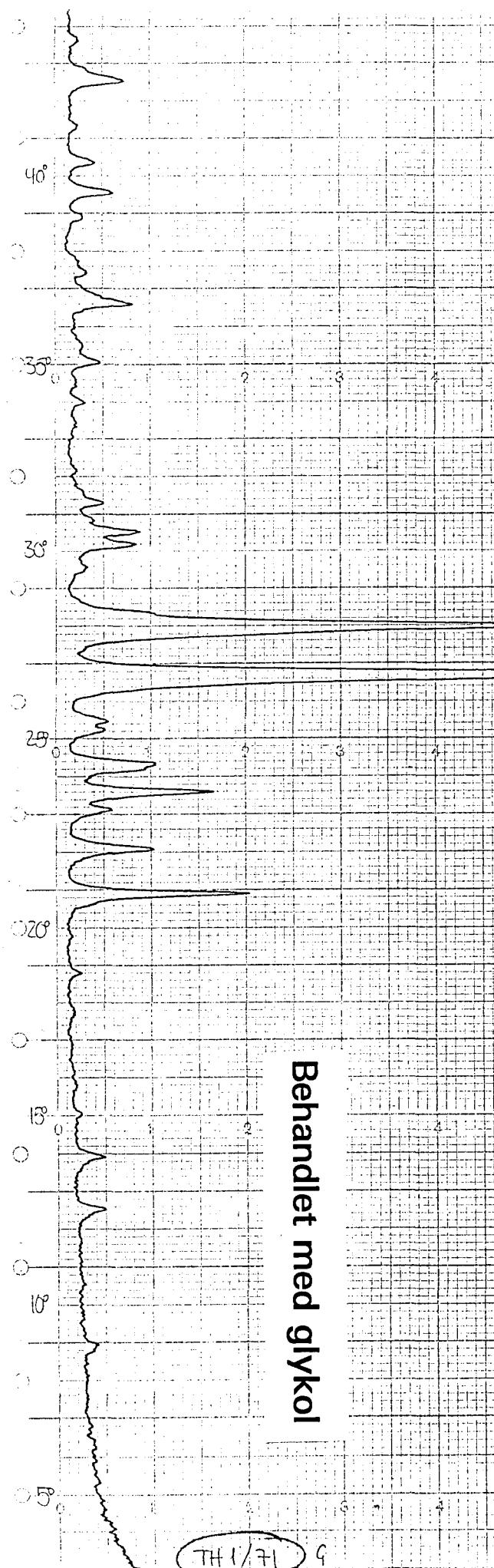
Hull 1 - 71½ m

Vanlig



Behandlet med glykol

(TH1/71) 9



Hull 2 - 28½ m

Vanlig

Behandlet med
glykol

Hull 2 / 28 G

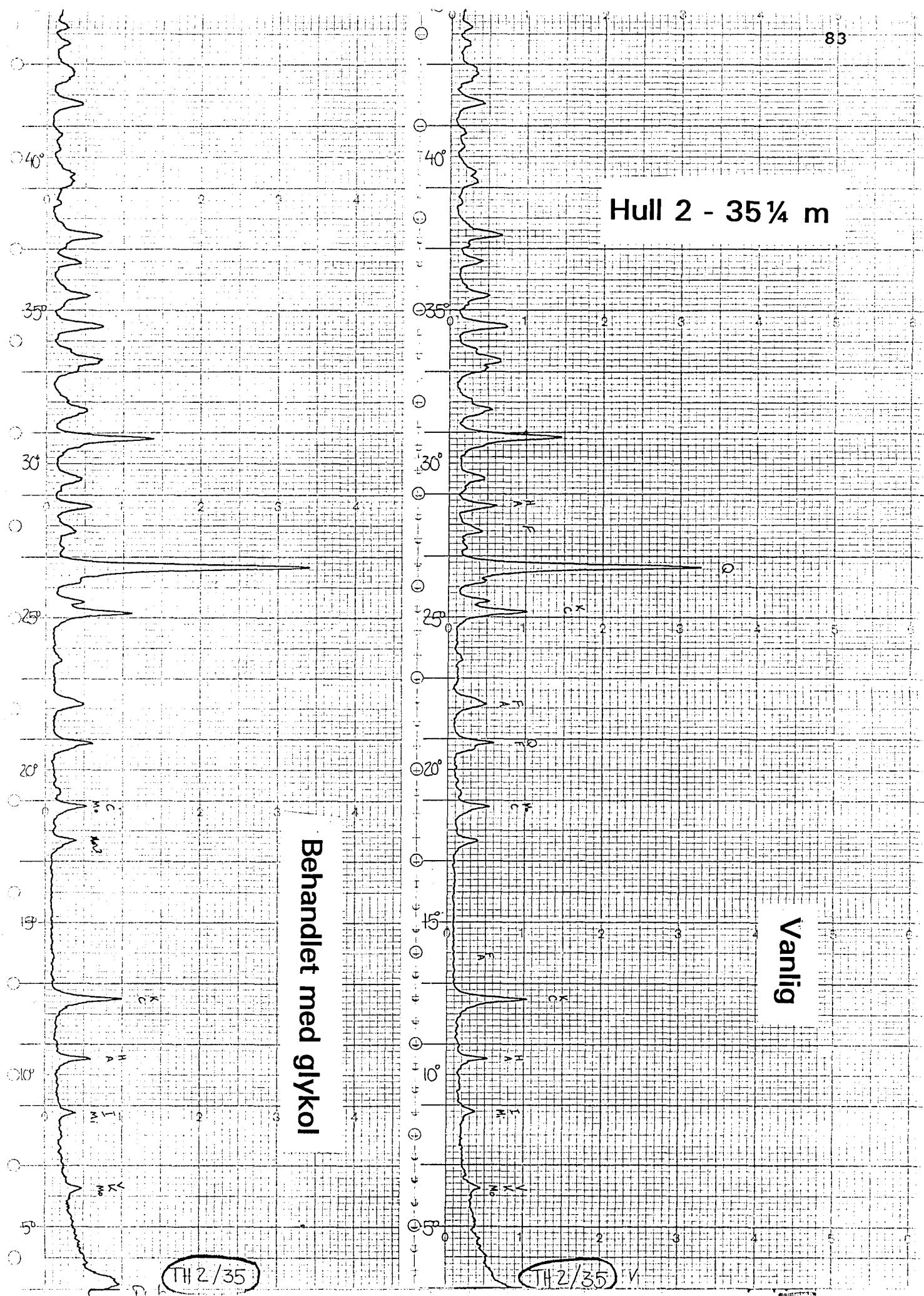
40-20, 2^{10³}

(THz/28)

Hull 2 - 35 ¼ m

Vanlig

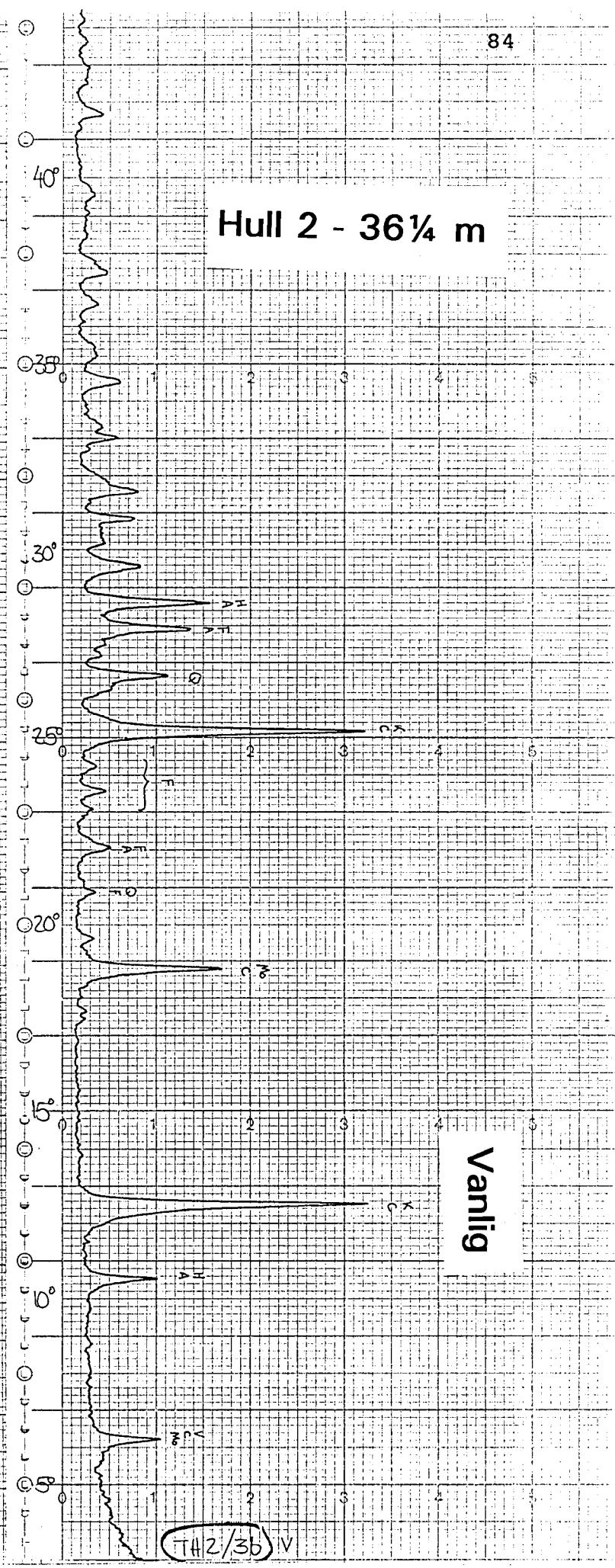
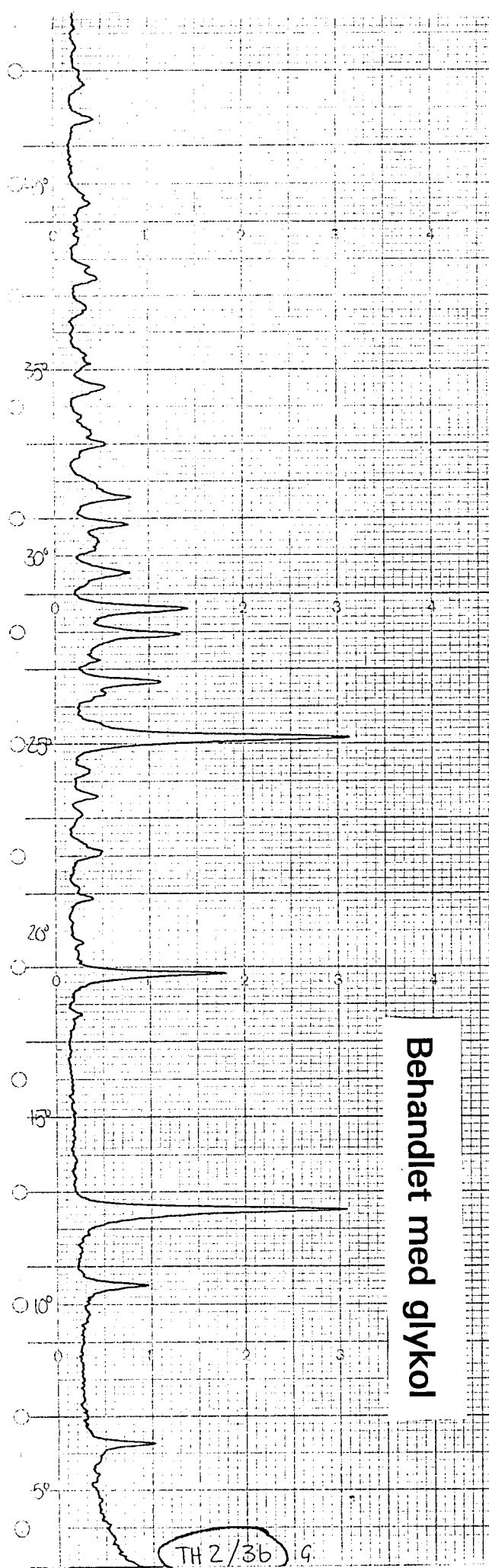
Behandlet med glykol



Hull 2 - 36½ m

Vanlig

Behandlet med glykol



Appendiks:

**Kapasitetstesting av borehull
i fast fjell**

Innholdsfortegnelse

| | |
|--|-----|
| 1) Transmissivitet & permeabilitet i fast fjell | ii |
| 2) Metoder benyttet i denne rapporten | iii |
| a) Likevekts-forhold under kapasitetstesting | iii |
| b) Identifisering av vannførende sprekker | iv |
| c) Hull med flere sprekkesoner | v |
| d) Skrådde hull | v |
| e) Ikke-likevektsforhold | vi |
| 3) Møye (1967) & Banks (1972) metoden | vii |
| 4) Lugeon testing | ix |
| 5) Jetel & Krasny (1968) metoden | x |
| 6) Logan approksimasjonen | xii |
| 7) Carlsson & Carlstedt (1977) metoden for ikke-likevektsforhold | xii |
| 8) Sammenligning av metodene | xiv |

Appendiks - Kapasitetstesting av borehull i fast fjell

1. Transmissivitet & konduktivitet i fast fjell

En sprekk i fast fjell har en viss kapasitet til å føre vann under en gradient. Dette heter sprekkens transmissivitet T_s . En sprekks transmissivitet = vannstrømningen langs sprekken per meters bredde, ved en hydraulisk gradient av 1 m/m.

Transmissiviteten for en bestemt mektighet (D) av akvifer = vannstrømning gjennom 1 meters bredde av akviferen under en hydraulisk gradient 1 m/m. Hvis akviferen har ingen "bakgrunnskonduktivitet" er dette $= T_{s1} + T_{s2} + T_{s3} \dots$, hvor T_{s1} osv. er transmissivitetene til de ulike sprekkene i denne akviferseksjonen (fig. 1a). Hvis det er en viss bakgrunnskonduktivitet K_b i bergartene er $T = K_b D + T_{s1} + T_{s2} + T_{s3} \dots$ (fig. 1b)

Den gjennomsnittlige hydrauliske konduktiviteten K av en seksjon av en akvifer med mektighet D beregnes ved:

$$K = T/D = \frac{T_{s1} + T_{s2} + T_{s3} \dots}{D}$$

eller $\frac{K_b D + T_{s1} + T_{s2} + T_{s3} \dots}{D}$

I virkeligheten tilsier K og T verdiene fra ett borhull lite om de "bulk" verdiene for akviferen. T og K fra korttidsprøvepumping er kun et uttrykk for hullets kapasitet, og de hydrauliske egenskapene til sprekkene som borhullet treffer. Man må anerkjenne at to lignende borhull, ett vertikalt og ett skrådd eller horisontalt, på ett sted vil treffen annerledes antall sprekker, ha forskellige kapasiteter og derfor føre til forskjellige T og K verdier. Det anbefales derfor å tale om T - og K -verdiene derivert fra kapasitetstesting av enkelte hull som de **tilsynelatende** T - og K -verdiene for hullene.

2. Metoder benyttet i denne rapporten

Har man data fra en pumpings- eller gjenvinningstest kan man kalkulere Q_A , dvs. den delen av den totale ytelsen som akviferen bidrar med, fra den følgende ligningen:

$$Q_A = Q_{\text{tot}} - Q_B$$

hvor Q_B = den delen av ytelsen som kommer fra hullets magasinkapasitet.

$$\text{Derfor } Q_A = Q_{\text{tot}} + \frac{\delta h * \pi r^2}{\delta t}$$

hvor r = hullets radius

δh = endring i vannstand i hullet i en tidsinterval δt
 (δh er negativt for en senking vannstand, og positivt for en stiging)

a) Likevektsforhold under kapasitetstesting

Hvis hullets vannledende sprekker har forholdsvis lav ledningsevne (sett i forhold til akviferens magasinkapasitet), vil hullets kapasitet bestemmes av transmissiviteten til disse "overførings"-sprekker, og ikke av den bredere akviferens magasinkapasitet. Derfor vil grunnvannspeilet i fjellet omkring hullet kun påvirkes i begrenset grad, og en tilnærmet likevekt vil etableres forholdsvis fort.

Hvis det nås et likevektsforhold under kapasitetstesting (hvor Q_A ville bli omtrent konstant for en spesifik vannstand), kan man si at akviferen ikke blir stadig mer påvirket av pumping/-gjenvinning med tid. På en viss avstand (senkningskonens radius) fra hullet er ikke grunnvannstanden (H_o) i den omkringliggende akviferen sterkt påvirket av pumpingen/gjenvinning (dvs at en pseudo-likevekt eksisterer mellom akvifer og hull). Man kan derfor anta (fig.2) at:

$$Q_A = F_s * (H_o - h)$$

Hvor H_o = grunnvannsninået ("rest"-nivået) i akviferen (m)

h = vannnivået i hullet (m)

F_s = Sprekkesonens "korttids"-spesifikke kapasitet (m^2/d)

Iflg. Rorabaugh (1953) er senkningen for en oppgitt ytelse avhengig både av trykktap i formasjonen og andre lineære faktor (akvifer-tap, B), og ikke-lineære faktor (brønn-tap, C):

$$(H_o - h) = BQ_A + CQ_A^n$$

Hvor B = akvifer-tap faktor (dette avhenger av pumpingstid)

C = brønn-tap faktor

n = eksponent faktor, ofte ca. 2

Hvis man plotter $Q_A = f(h)$ vil man få en rett linje hvis C er neglisjerbar (dvs. ikke-lineære effekter er små). Linjens gradient = $-F_s = -1/B$, hvor B = kort-tids akvifer-tap (Fig.2).

b) Identifisering av vannførende sprekker

Hvis hullets vannstand ligger under en spesifikk sprekkesone vil innsiget fra sonen være omtrent konstant, og denne gis av:

$$Q_s = F_s * (H_o - h_s)$$

hvor Q_s = innsiget av vann fra sprekkesone 1

F_s = korttids spesifikk kapasitet for sone 1

h_s = nivået på sprekkesone 1 i hullet

I et hull med kun en vannførende sprek vil $Q_s = Q_A$ være konstant, dvs. $Q_s = F_s * (H_o - h_s)$, hvis $h < h_s$ (Fig.2). Hvis $h > h_s$ vil $Q_s = F_s * (H_o - h)$. Plotter man $Q_s = Q_A$ mot h , får man en horisontal linje for $h < h_s$, og en rett linje med gradient F_s , og kryssning med x-akse H_o for $h > h_s$.

c) Hull med flere sprekkesoner

Man kan konstruere kurver for borehull med flere sprekkesoner, og kalkulere F-faktoren for hver sone. Metoden gjør det mulig å identifisere nivået på de forskellige sprekkesoner. Dette illustreres i figs. 3 & 4.

d) Skrådde hull

Metoden kan lett anvendes til skrådde hull, men man må huske at :

$$H_o = [0\text{-nivå}] - D_o \sin\alpha$$

$$h = [0\text{-nivå}] - d \sin\alpha$$

$$h_s = [0\text{-nivå}] - d_s \sin\alpha$$

Hvor d = vannstand i hullet under rørtopp

d_s = dyp langs hullets akse til den vannførende sprekken

D_o = rest-vannstand i hullet under rørtopp

$[0\text{-nivå}]$ = Målingspunkt på rørtopp (m.o.h.)

α = hullets fall

$$\text{Derfor } Q_A = Q_{\text{tot}} - \frac{\delta d * \pi r^2}{\delta t}$$

hvor r = hullets radius

δd = endring i vannstand i hullet i et tidsintervall δt

(δd er positivt for en senking i vannstand, og negativt for en stigning)

$$\text{og } Q_A = F_s * (H_o - h) = F_s * (d - D_o) \sin\alpha$$

Ved å plotte Q_A mot d , får man derfor en linje med gradient $F_s \sin\alpha$, og kryssing med x-akse i $d=D_o$.

e) Ikke-likevektsforhold

Hvis antakelsen at borehullet er i likevekt med akviferen under kapasitetstesting ikke gjelder (dvs. at trykket i akviferen blir stadig mer påvirket med tid under pumping/gjenvinning), vil Q_A bli mindre enn $F_v * (H_o - h)$, fordi H (vanntrykk i akviferen) blir stadig mindre. Man vil få en kurve som ligner på fig.6 i hovedteksten der $Q_A/(H_o - h)$ avtar med senking vannstand under pumping. Under gjenvinning ligger kurven til høyre for pumpingskurven. Denne effekten heter hysterese (dvs. at ytelsen avhenger av pumpingens historie, og ikke bare av den nåværende vannstanden i hullet).

Det er likevel mulig å vurdere den tilsynelatende transmissiviteten fra hullets spesifikke kapasitet, til tross for at likevektsforhold ikke er nådd (se Carlsson & Carlstedt, 1977, senere)

3. Moye (1967) & Banks (1972) metoden

Denne metoden er omtalt i bl.a. Moye (1967), Banks (1972), Hult et al (1978), Olkiewicz et al (1978) og Carlsson et al (1979). Metoden er egnet til trykktesting av korte, avpakkede seksjoner i borehull i fast fjell. Bergartens permeabilitet kan beregnes på grunnlag av målinger av vannmengdene som kan presses ut i bergarten gjennom en kort avpakket seksjon, samt målinger av det utpressede vannets trykk og trykknivået i akviferen. Målingene stabilisere seg vanligvis etter en ganske kort tid (Moye, 1967).

$$K = \frac{C \cdot Q}{L \cdot H_o} \quad \text{eller} \quad T = \frac{C \cdot Q}{H_o}$$

hvor
 L = lengde av den avpakkede seksjonen (m)
 H_o = trykk i hullets seksjon - statisk trykk i den omkringliggende akviferen (m)
 Q = Vannstrømning inn i akviferen under trykkforskjellen H_o (m^3/d)
 C = sortløs konstant
 K = gjennomsnittlig hydraulisk konduktivitet i seksjonen (m/d)
 T = seksjonens transmissivitet (m^2/d)

Iflg. Moye (1967) er konstanten $C = \frac{1 + \ln(L/d_o)}{2\pi}$

Hvor d_o = den avpakkede seksjonens diameter

Metoden er derivert som følger (Moye, 1967):

h = trykk i akviferen på en avstand r fra hullets senter - statisk trykk i akviferen
 r_o = hullets radius

$$\text{Den hydrauliske gradienten i akviferen} = -\frac{dh}{dr}$$

$$\text{Vannstrømning per areal-enhet er derfor} = -K \cdot \frac{dh}{dr}$$

Hvis L er stor sammenlignet med d_o er vannstrømningen i nærheten av hullet nesten 2-dimensjonal (radial).

Vannstrømningen per m^2 gjennom en sylinderisk overflate med radius r , konsentrisk med hullet, er $Q/2\pi r L$

$$\text{Derfor: } K \cdot \frac{dh}{dr} = -\frac{Q}{2\pi r L}$$

$$\text{Derfor } h - H_o = - \int_{r_o}^r \frac{Q}{2\pi K r L} dr = - \frac{Q}{2\pi K L} \ln\left(\frac{r}{r_o}\right)$$

hvor: H_o = trykk i borehullet - statisk trykk i akviferen

På en avstand fra hullet som er stor sammenlignet med L , kan man anta at vannstrømningsforholdet slutter å være radialt, og begynner å bli sferisk. Derfor er vannstrømningen per m^2 gjennom en sferisk overflate med radius r , konsentrisk med hullet, $Q/4\pi r^2$.

$$\text{Derfor } \frac{dh}{dr} = -\frac{Q}{4\pi K r^2}$$

Derfor, med integrasjon mellom r og ∞ :

$$h = \int_{\infty}^r -\frac{Q}{4\pi K r^2} dr = \frac{Q}{4\pi K r}$$

Hvis r = avstanden fra hullet der vannstrømningen endrer seg fra radial til sferisk, kan man si at:

$$H_o - \frac{Q}{2\pi K L} \ln\left(\frac{r}{r_o}\right) = \frac{Q}{4\pi K r}$$

$$H_o = \frac{Q}{2\pi KL} \cdot \ln\left(\frac{r}{r_o}\right) + \frac{Q}{4\pi Kr}$$

Moye (1967) har nå antatt at $r = L/2$

$$\begin{aligned} H_o &= \frac{Q}{2\pi KL} \ln\left(\frac{L}{2r_o}\right) + \frac{Q}{2\pi KL} \\ &= \frac{Q}{2\pi KL} \left(1 + \ln\left(\frac{L}{2r_o}\right)\right) \end{aligned}$$

4. Lugeon testing

Lugeon-testing omfatter også vanntapsmålinger i avpakkede seksjoner. 1 Lugeon-enhet defineres som 1 liters vanntap per minutt per meter hull under et vanntrykk i hullet på 10 atm, som holdes vedlike i 10 minutter. Testen bør utføres i hull med diameter 46-74 mm, og i seksjoner ca.2 m lange (Moye, 1967).

Ved å bruke disse verdiene i Moyes ligning:

$$\text{dvs. } H_o = 10 \text{ atm} = 103.5 \text{ m}$$

$$Q = 2 \text{ liter/min} = 2.88 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$L = 2 \text{ meter}$$

$$r_o = 37 \text{ mm} = 0.037 \text{ m}$$

$$K = 0.00951 \text{ m/d} = (11.4 \text{ ft/år}) = 1 \text{ Lugeon}$$

$$\text{eller med } r_o = 0.023 \text{ m}$$

$$K = 0.01057 \text{ m/d} = (12.7 \text{ ft/år}) = 1 \text{ Lugeon}$$

Derfor kan man si at 1 Lugeon = ca. 0.01 m/d hydraulisk konduktivitet

5. Jetel & Krasny (1968) metoden

Metoden er omtalt i Jetel & Krasny (1968) og representerer en måte å relatere spesifikk kapasitet til tilsynelatende transmissivitet i fast fjell. Metoden bygger på en klar forbindelse mellom tilsynelatende transmissivitet og en brønns spesifikke kapasitet. Forfatterene medgir likevel at denne forbindelsen er forstyrret av mange faktorer (f.eks. ikke-lineære forhold mellom ytelse og senkning, brønn-tap, hullets radius, delvis penetrerende brønn, ikke-likevekts-forhold, hydrauliske grenser i akviferen osv.). Til tross for at transmissivitet ikke er fullt ut proporsjonal med spesifikk kapasitet, kan det likevel sies at det eksisterer en tilnærmet sammenheng. Derfor, ved å ta logaritmen av spesifikk kapasitet vil man få størrelsesordenen av transmissiviteten uten å bry seg om små unnoyaktigheter. En parameter Z er definert:

$$Z = \log_{10}(10^9 [Q/s]/D)$$

hvor Q/s = hullets spesifikke kapasitet (Q = likevektsytelsen og s er den samsvarende vannstandssenkningen) - m^2/s
og D = akviferens mektighet (m)

eller, hvis akviferens mektighet ikke er kjent:

$$Z = \log_{10}(10^9 [Q/s]/L)$$

Hvor L = hullets åpne lengde (m)

Z benevnes brønnlengdens konduktivitets-størrelsesorden ("permeability magnitude")

Ellers kan man bruke tallet Y = brønnseksjonens transmissivitets-størrelsesorden

$$Y = \log_{10}(10^9 [Q/s])$$

Antar man et "pseudo-likevekts"-forhold, og anvender Theims ligning (Krusemann & De-Ridder):

$$[Q/s] = \frac{2\pi T}{\ln(R/r)}$$

$$= \frac{2\pi T}{2,303 \log_{10}(R/r)}$$

$$Y = 9 + \log_{10}(2\pi T) - \log_{10}(2,303 \log_{10}(R/r))$$

$$= 9 + 0,798 - 0,362 + \log_{10}T - \log_{10}(\log_{10}(R/r))$$

$$= C + \log_{10}T - \log_{10}(\log_{10}(R/r))$$

Hvor r = hullets radius

R = senkningskonens radius

C = konstant som avhenger av enhetene i bruk

Hvis T har enhet m²/s, Q har m³/s og s,r & R har m, vil C = 9,436.

Denne metoden for å vurdere transmissivitetens størrelsesorden er i bruk i Sverige (Carlsson & Carlstedt, 1977). T eller K kan kalkuleres ved å si:

$$T = 10^{y-C} \cdot \log_{10}(R/r)$$

$$K = 10^{z-C} \cdot \log_{10}(R/r)$$

6. Logan Approksimasjonen

Denne (Jetil & Krasny) metoden er faktisk en form for Logan approksimasjonen (Krusemann & DeRidder). Logan antar at R/r = 10^{3,33}.

Dette gir:

$$[Q/s] = \frac{2\pi T}{\ln(R/r)}$$

$$= \frac{2\pi T}{2,303 \log_{10}(R/r)}$$

$$= T/1.22 = 0.82 T$$

7. Carlsson & Carlstedt (1977) metoden for ikke-likevekts-forhold

Hvis det ikke eksisterer en likevekt eller "pseudo-likevekts-" forhold, pumpetiden er lang, og r er liten (dvs $u = r^2 \cdot S / 4\pi T < 0,02$) mener Carlsson & Carlstedt (1977) at Jacob-metoden kan anvendes:

$$s = BQ + CQ^2$$

hvor B = "akvifer-tap" og C = "brønn-tap"

Iflg Theis-metoden: $BQ = \frac{W(u)}{4\pi T} \cdot Q$

og med Jacob antakelsen:

$$BQ = \frac{2,303 \cdot Q}{4\pi T} \log_{10} \left(\frac{2,25T \cdot t}{r^2 \cdot S} \right)$$

$$[Q/s] = \frac{1}{B + CQ} = \frac{1}{\frac{0,183 \cdot \log_{10}(2,25Tt/r^2S)}{T} + CQ}$$

Hvis "brønn-tap" er neglisjerbart kan man skrive

$$[Q/s] = \frac{T}{0,183 \cdot \log_{10}(2,25Tt/r^2S)}$$

Et borhulls spesifikk kapasitet er derfor nesten proporsjonal med dens tilsynelatende transmissivitet, og kan skrives:

$$[Q/s] = \alpha \cdot K \cdot L = \alpha \cdot T$$

$$T = 10^{y_9} / \alpha = [Q/s] / \alpha$$

$$K = 10^{z_9} / \alpha = \frac{[Q/s]}{L \cdot \alpha}$$

$$\text{og } \alpha = \frac{1}{0,183 \cdot \log_{10}(2,25 T t / r^2 S)}$$

α kan finnes fra en nomogram (Carlsson & Carlstedt, 1977).

Hull med finitt "brønn-tap"

"Brønn-tap" C ser ut til å avhenge av hullets radius (r) og transmissivitet (T), og Carlsson & Carlstedt (1977) mener at det kan vurderes ved:

$$C \cdot r \cdot T^{1.25} = 1$$

Derfor:

$$\begin{aligned} \frac{1}{[Q/s]} &= \frac{0,183 \cdot \log_{10}(2,25 T t / r^2 S)}{T} + CQ \\ &= \frac{1}{\alpha \cdot T} + \frac{Q}{r \cdot T^{1.25}} \end{aligned}$$

Carlsson & Carlstedt mener at "brønntapet" CQ^2 sjeldan overstiger 25 % av den totale senkningen s.

8. Sammenligning av metodene

Alle vanlige metoder for å finne transmissivitet (T) i fast fjell benytter en ligning som har den følgende form:

$$Q_A = F \cdot s$$

hvor Q_A = vannstrømning inn i eller ut fra akviferen til hullet (m^3/d)

s = trykkforskjell mellom borehull og akvifer, dvs. senkning (m)

F = spesifikk kapasiteten til sprekken/ seksjon av hull/ hull (m^2/d)

Hvor F er proporsjonal med T

Man kan finne, ved gjenvinningstestingene beskrevet i denne rapporten, $F_{s1,s2,s3}$ etc for diverse sprekke(sone)r i hull, og dermed de individuelle sprekkenes transmissiviteter $T_{s1,s2,s3}$ etc.

Hvor F_{sn} er proporsjonal med T_{sn}

$$F_{\text{hull}} = F_{s1} + F_{s2} + F_{s3} + \dots$$

$$T_{\text{hull}} = T_{s1} + T_{s2} + T_{s3} + \dots$$

Diverse forbindelser mellom F og T har blitt omtalt, og man kan oppsummere som følger:

Moye (utarbeidet for packer-testing av korte borehull-seksjoner av lengde L og diameter d_o)

$$F = \frac{2\pi T}{1 + \ln(L/d_o)}$$

med **Lugeon** testing er $L = 2m$ og $d_o = 0,06 m$, derfor er:

$$F = 1,39 T$$

For $L = 10, 100$ og $1000 \times d_o$, blir F henholdsvis 1.90, 1.12 og 0.79 T. Metoden er derfor ikke så veldig følsom når det gjelder seksjonens lengde og diameter.

Jetel og Krasny's metode er en form for **Logan-approksimasjonen**, hvor:

$$F = \frac{2\pi T}{\ln(R/r)}$$

Hvor R = senkningskonens radius og r = hullets radius.

Logan mener at $R/r = 10^{3.33}$, og at:

$$F = 0.82 \text{ T}$$

Krasny (1975) benytter $R/r = 10^3$, derfor:

$$F = 0.91 \text{ T}$$

Disse metodene antar at det eksisterer en slags pseudo-likevekt mellom akvifer og hull, dvs. at Q_A er ganske konstant mht. tid for en spesifikk senkning.

Carlsson & Carlstedt har utarbeidet en metode som ikke antar pseudo-likevektsforhold:

$$F = \alpha \cdot T$$

hvor α avhenger av tid, og forholdet T/S. For tider mellom 1 time og 1 uke, T/S mellom 10^{-4} og $10^2 \text{ m}^2/\text{s}$, og brønddiameterer mellom 110 og 250 mm, ligger α mellom ca. 0.5 og 2.4.

De mener at for vanlige svenske brønnhull med 110 mm diameter, med pumpetid under 1 dag, vil α -verdien ligge mellom 0.9 og 1.1. De benytter likevel $\alpha = \text{ca. } 0.84$ for å vurdere transmissiviteten i 4 svenske fjell-områder (Carlsson & Carlstedt, 1977).

Man kan oppsummere ved å si at :

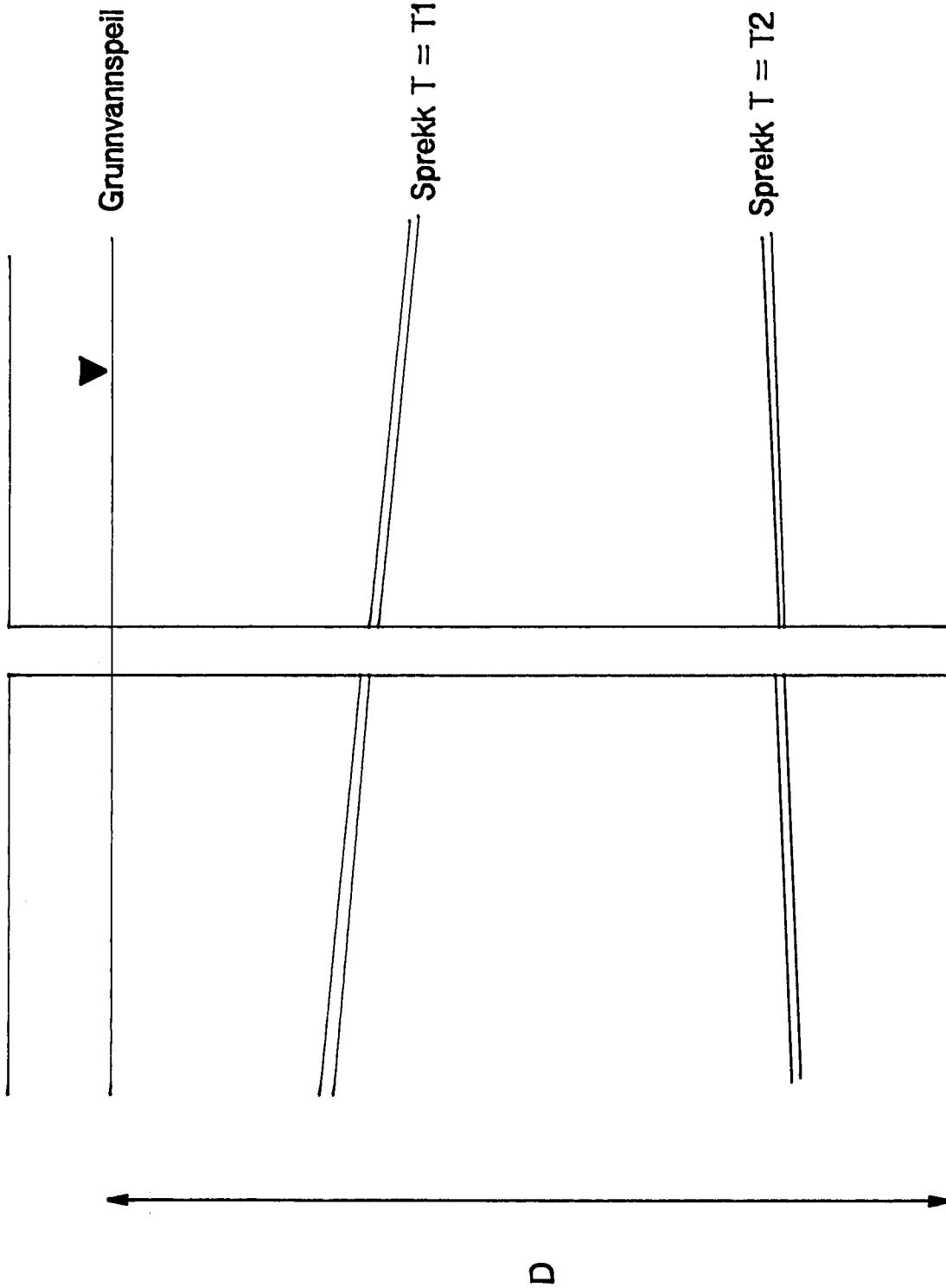
- 1) for Lugeon testing av korte hull-seksjoner, $F = \text{ca. } 1.4 \text{ T}$
- 2) for kapasitetstesting av vanlige brønner, $F = \text{ca. } 0.9 \text{ T}$

men, benytter man $F = T$, vil man ikke gjøre en stor feil, fordi alle metodene er ganske grove. De tar ikke hensyn til ikke-linære faktorer, "brønn-tap", delvis penetrerende borehull, hydrauliske grenser; og de benytter antakelser om f.eks. senkningskonens radius, overgang fra sferisk til radial strømning, eller forholdet T/S.

Figurene

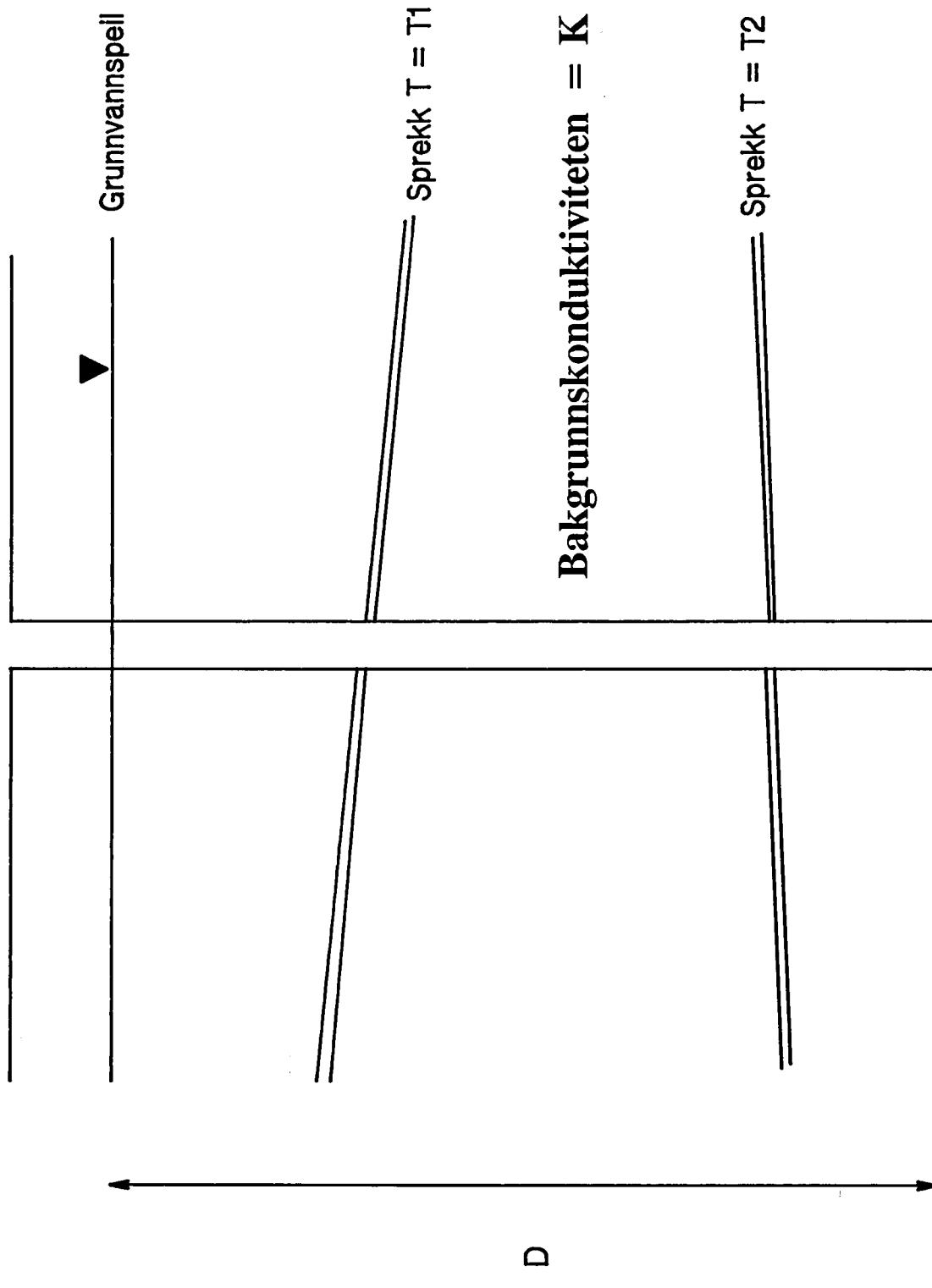
- 1a) Transmissivitet & hydraulisk konduktivitet hvor bakgrunnspermeabiliteten er neglisjerbar
- 1b) Transmissivitet & hydraulisk konduktivitet hvor bakgrunnspermeabiliteten ikke er neglisjerbar
- 2) Kapasitetstesting. Vertikalt hull, én sprek
- 3) Kapasitetstesting. Vertikalt hull. To sprekker med samme H_0 .
- 4) Kapasitetstesting. Vertikalt hull. To sprekker med ulike H_0 .
- 5) Kapasitetstesting. Skrådd hull. To sprekker med samme H_0 .

Appendiks: Fig 1a. Transmissivitet & hydraulisk konduktivitet hvor bakgrunnskonduktiviteten er neglisjerbar.



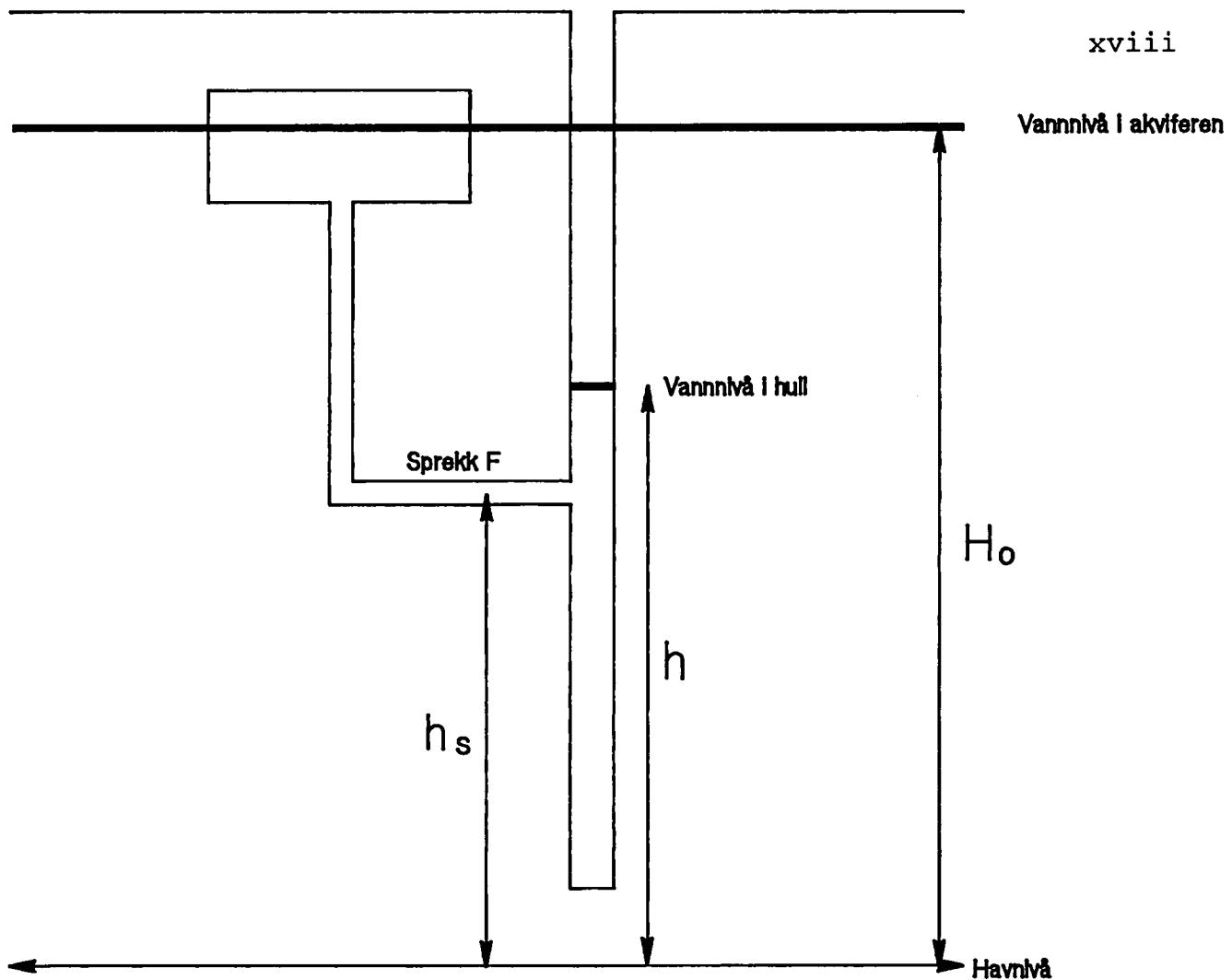
Tilsymelatende transmissivitet av borehullet = $T_1 + T_2$
Tilsymelatende hydraulisk konduktivitet = $(T_1 + T_2)/D$

Appendiks Fig 1b. Transmissivitet & hydraulisk konduktivitet hvor bakgrunnskonduktiviteten ikke er neglisjerbar.



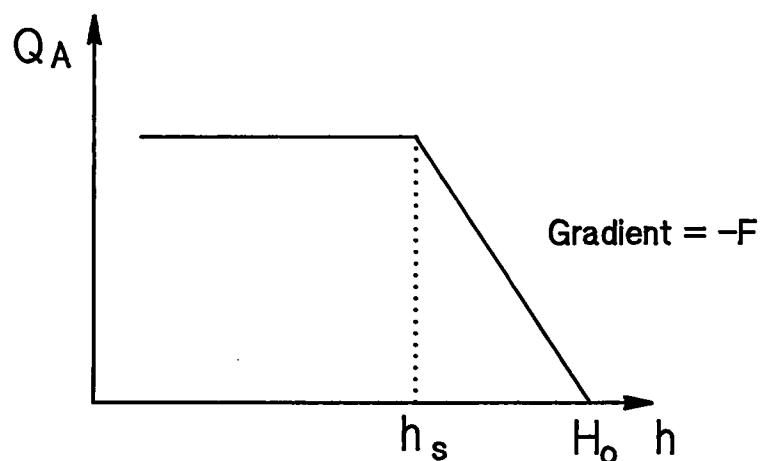
Bakgrunnskonduktiviteten = K

Tilsymelatende transmissivitet av borehullet = $T_1 + T_2 + K_D$
 Tilsymelatende hydraulisk konduktivitet = $(T_1 + T_2 + K_D)/D$

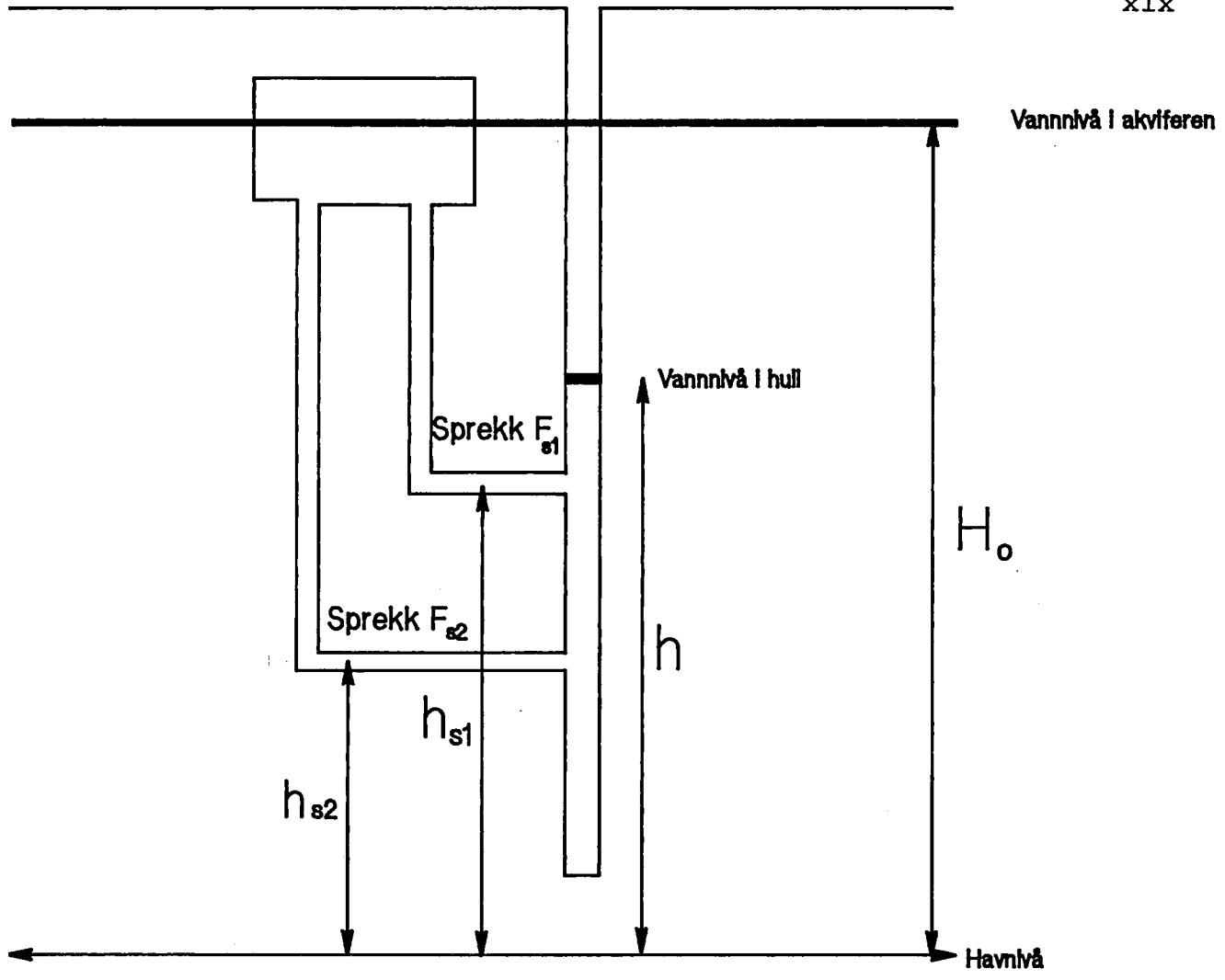


$$\text{For } h > h_s \quad Q_A = F * (H_o - h)$$

$$\text{For } h < h_s \quad Q_A = F * (H_o - h_s)$$



Appendiks: Fig.2

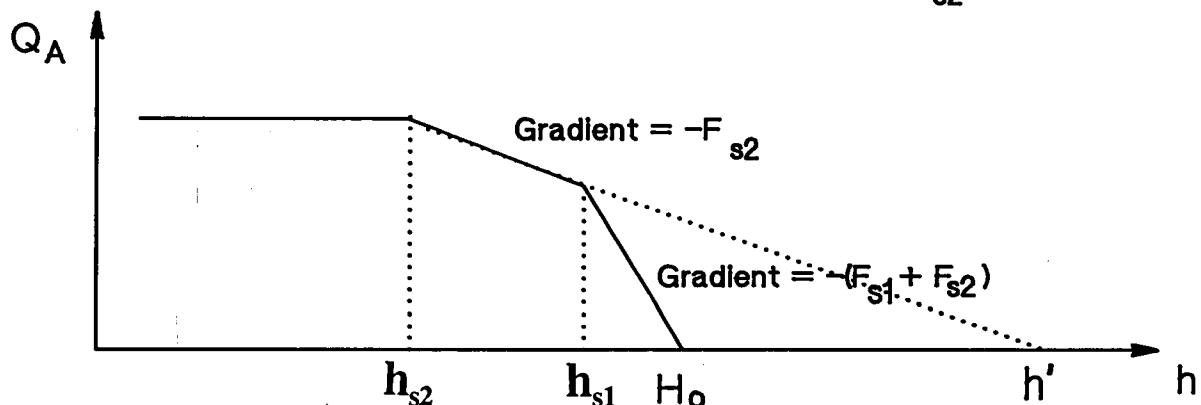


$$\text{For } h > h_{s1} \quad Q_A = (F_{s1} + F_{s2}) * (H_o - h)$$

$$\text{For } h < h_{s1} \quad Q_A = F_{s1} * (H_o - h_{s1}) + F_{s2} * (H_o - h)$$

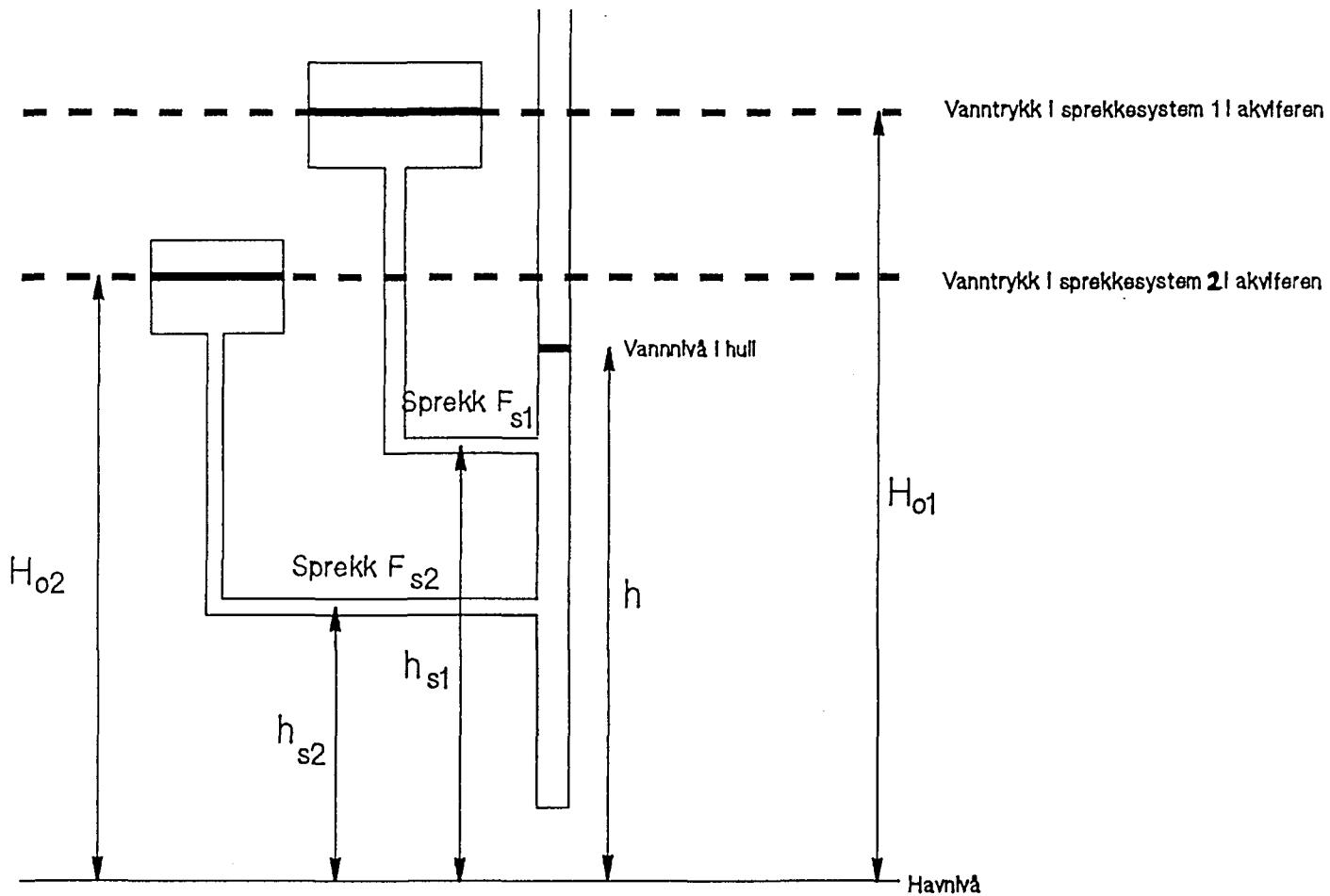
$$\text{For } h < h_{s2} \quad Q_A = F_{s1} * (H_o - h_{s1}) + F_{s2} * (H_o - h_{s2})$$

$$h' = \frac{H_o(F_{s1} + F_{s2}) - F_{s1}h_{s1}}{F_{s2}}$$



Appendiks: Fig.3

Kapasitetstesting. Vertikalt hull. To sprekker med samme H_o

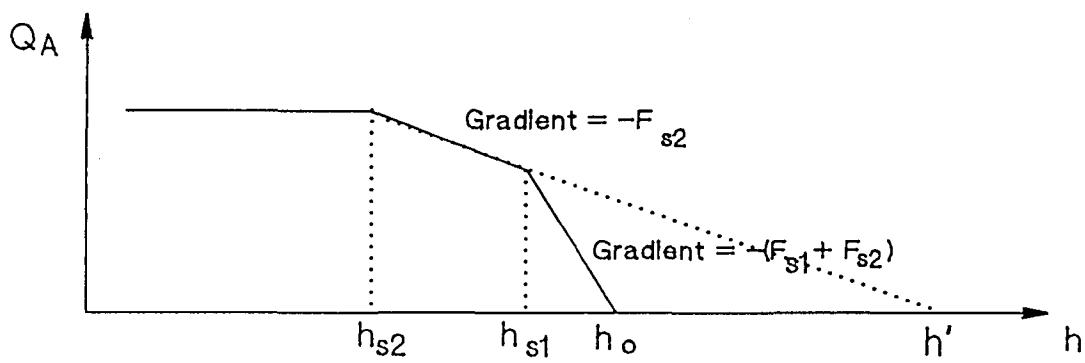


$$\text{For } h > h_{s1} \quad Q_A = h_o(F_{s1} + F_{s2}) - h(F_{s1} + F_{s2})$$

$$\text{For } h < h_{s1} \quad Q_A = h_o(F_{s1} + F_{s2}) - F_{s1} h_{s1} - F_{s2} h$$

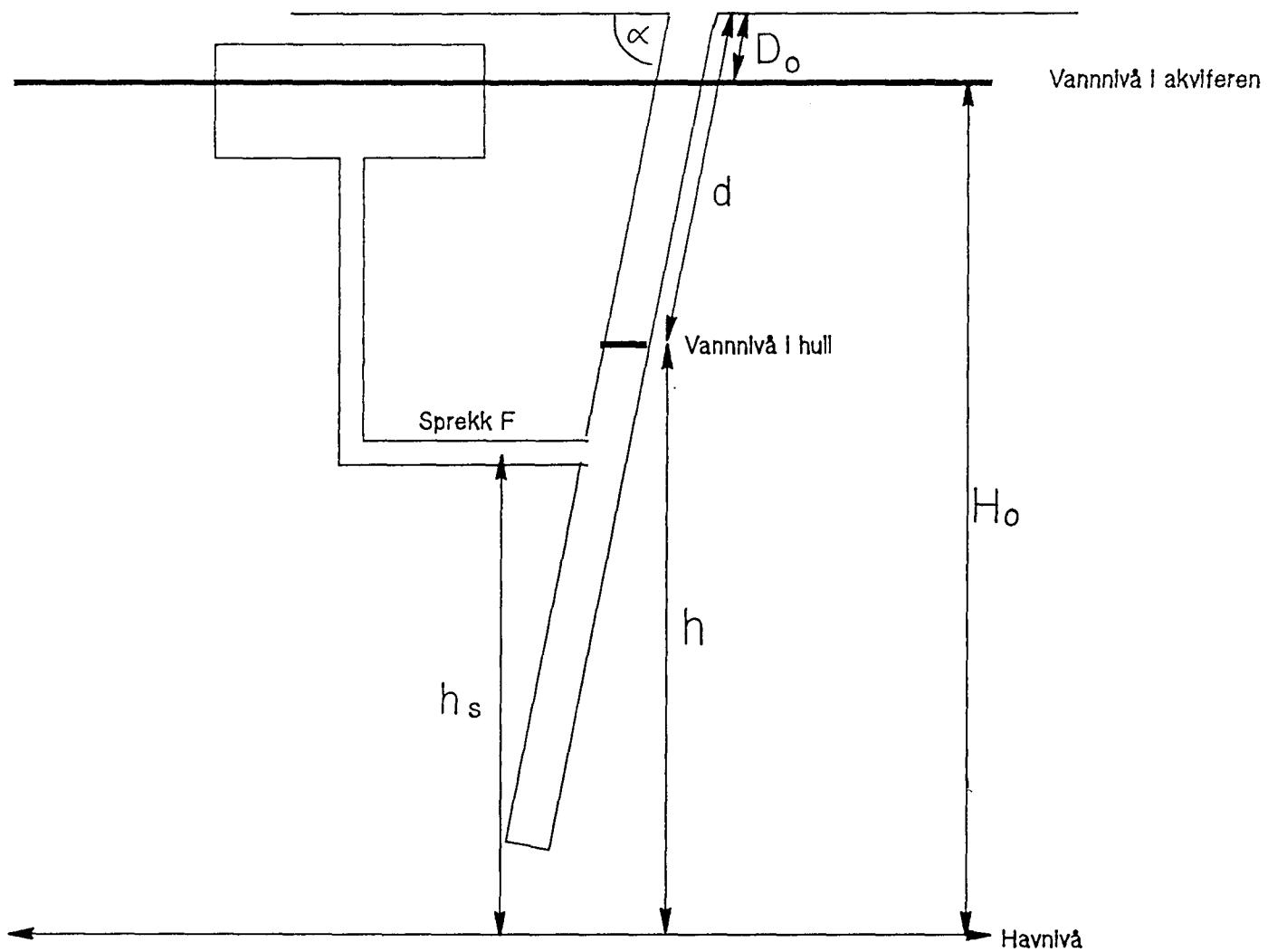
$$\text{For } h < h_{s2} \quad Q_A = h_o(F_{s1} + F_{s2}) - F_{s1} h_{s1} - F_{s2} h_{s2}$$

$$\text{Hvor } h_o = \frac{F_{s1} H_{o1} + F_{s2} H_{o2}}{F_{s1} + F_{s2}} \quad h' = \frac{h_o(F_{s1} + F_{s2}) - F_{s1} h_{s1}}{F_{s2}}$$



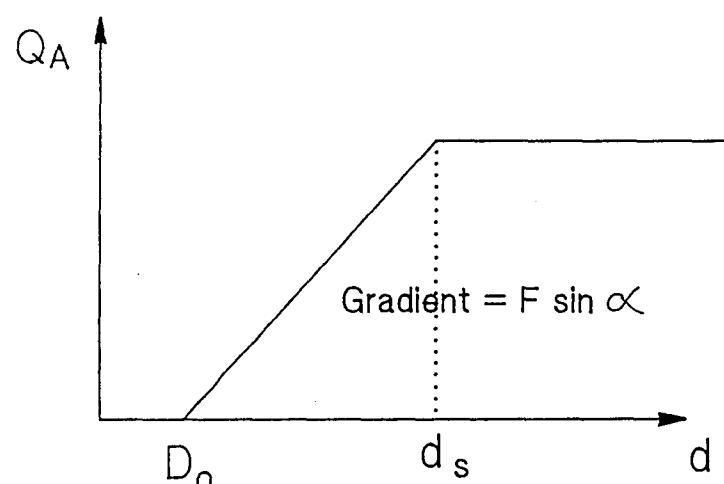
Appendiks: Fig.4

Kapasitetstesting. Vertikalt hull. To sprekker med ulike H_o .



$$\text{For } h > h_s \quad Q_A = F * (H_o - h) = F * (d - D_o) \sin \alpha$$

$$\text{For } h < h_s \quad Q_A = F * (H_o - h_s) = F * (d_s - D_o) \sin \alpha$$



Appendiks: Fig.5 Kapasitetstesting. Skrått hull. To sprekker med samme H_o .