

Vegdekkers ruhet

Fortsatt forskning

Holger Brudal

Statens Veglaboratorium

DK 625.8

Å skaffe ru vegdekker er etter hvert blitt så viktig at f. eks. Permanent International Association of Road Congresses allerede for flere år siden opprettet en spesiell ruhetskomité, «Committee on Slipperiness», blant annet for utforskning av de faktorer som er av avgjørende betydning for et vegdekkes ruhet. I U. S. A. ble det i 1958 holdt en internasjonal konferanse med ca 200 deltagere, utelukkende for å behandle ruhets-spørsmålet.

I Norge har vi siden 1954 foretatt gjentatte ruhetsmålinger på ca 150 forskjellige vegfelter. Disse målingene ble foretatt parallelt med det forskningsarbeide som ble utført av «Committee on Slipperiness». Før resultatene fra våre egne undersøkelser behandles, skal det gis en generell oversikt over problemet, basert på de to rapporter som nevnte komité har publisert. Innledningsvis heter det i den første av disse at hjulet på en motorvogn som kjører på vegen kan ha en av følgende bevegelser:

- 1) Rullende uten skliing.
- 2) Skliing uten rulling.
- 3) Rullende og skliende.

Skliing kan finne sted enten i sporet i hjulets plan, altså langsgående (straight-ahead skidding) eller i hvilken som helst annen retning, inklusive sideveis skliing (sideway skidding).

Med henblikk på trafikksikkerhet må en gjøre store anstrengelser for å fremstille vegdekker som tillater hjulene bare å rulle uten skliing.

Da den annen rapport ble skrevet, hadde man gjort store fremskritt i forskningsarbeidet som byr på en rekke ting av meget stor interesse. Vi skal behandle noe mer detaljert de faktorer som er avgjørende for friksjonen under bremsing av en vogn.

1. Faktorer som bestemmer friksjonen.

Disse faktorer kan deles i to hovedgrupper slik:

- 1) De faktorer som er knyttet til vegdekrets konstruksjon og de materialer som vegdekket består av.

2) De faktorer som henger sammen med bildekkets konstruksjon og de materialer bildekket er fremstillet av.

Faktorer fra begge disse hovedgrupper er for øvrig avhengig av værforhold, temperatur og års-tider.

Den kraft F som trengs for å overvinne motstanden mot bevegelsen fremover kan uttrykkes slik:

$$F = F_1 \text{ (som skyldes adhesjon)} + F_2 \text{ (som skyldes deformasjon i bildekket)}$$

F_1 representerer de intermolekulære krefter i berøringsflaten mellom bildekket og vegdekke.

F_2 skriver seg fra deformasjonene i bildekkegummi.

Hver partikkel av bilgummien som er i kontakt med vegbanen undergår deformasjoner for å kunne passere fra en fremspringende ujevnhet til en annen (partikkelen presses sammen når den befinner seg på den fremspringende ujevnhet, utvider seg igjen når den befinner seg mellom to ujevnheter og presses sammen igjen på den neste). Når et stykke gummi utsettes for deformasjon går en del av energien over i varme. Dette energitap som er et hysterese-tap, kan bli betydelig under de stadige deformasjonene som finner sted når bildekket passerer over ujevnheter i vegdekket. En vanlig måte å illustrere hysterese-tapet på er å la en stålkule falle ned på et gummistykke og måle forskjellen mellom fallhøyden og hvor langt kulen spreter opp igjen.

Som det vil forstås vil oppstikkende ujevnheter kunne influere både på F_1 og F_2 . For lettvinthets skyld skal det heretter kort og godt tales om F_1 og F_2 når det gjelder disse faktorer. På en våt vegbane vil vannhinnen mellom bildekket og vegdekke motvirke adhesjonen mellom de to nevnte legemer, d.v.s. F_1 . Fremspringende små ujevnheter i vegdekket vil gi så stort berøringstrykk at vannhinnen brytes og bildekket og vegdekket kommer i god kontakt. Ujevnhetene bevirker ennvidere at det blir små avløpskanaler for vannet mellom bildekket og vegdekket. På denne måte økes F_1 ,

d.v.s. friksjonen. Som allerede forklart innvirker ujevnhetene på F_2 i form av bildekke-deformasjoner, idet disse ledsages av et energitap, hysterese-tap i gummien. Den annen kraft F_2 tilsvarer det arbeide som kompenserer for dette energitapet.

2. Ujevhetsenes form og størrelse.

Det er av avgjørende interesse å vite hvilken rolle deres form og størrelse spiller. Formen av ujevhetsene har meget å si. De skarpe gir langt større friksjonskoeffisienter enn de kuleformede. Skarpe punkter gir høye flatetrykk. Dessuten bevirker de større flatetrykk større inntrykning i gummien og dermed større deformasjoner og større hysterese-tap, og dermed større friksjon.

Høyden av ujevhetsene behøver ikke å være større enn ca 1—2 mm, og ikke det engang. Eksperimentelt har en funnet den samme friksjonskoeffisient for et areal med

100 oppstikkende punkter pr cm^2 av 0,5 mm høyde

25	»	»	»	»	1,0	»	»
6,25	»	»	»	»	2,0	»	»
1,00	»	»	»	»	5,0	»	»

Dette gjelder dog ikke når avstanden mellom de oppstikkende punkter er så stor at bildekket kan komme i kontakt med flaten mellom punktene.

På bakgrunn av det som her er sagt, er det innlysende hvilke forhold som kan lede til reduksjon av friksjonen på vegbanen. Hva vegdekket i seg selv angår skal først nevnes at overskudd av bituminøst bindemiddel meget lett vil kunne fjerne praktisk talt alle de fremspringende punkter. Sliitasje med derav følgende polering av steinmaterialene vil virke på samme måte. Det vil også være innlysende at forurensninger på vegbanen kan spille en stor rolle. På en veg i nærheten av Paris ble det målt en friksjonskoeffisient på bare 0,35 i september, mens den steg til 0,61 i februar.

Forøvrig kan friksjonskoeffisienten variere på forskjellig måte.

3. Friksjonskoeffisientens variasjoner.

3.1. Daglig variasjon.

Denne skyldes vesentlig endringer i lufttemperaturen som bevirker:

- Endringer i bildekretsens egenskaper, særlig i verdien av hysterese-tapet.
- Endringer i vannhinnenes viskositet.
- Endringer i viskositeten hos det bituminøse bindemiddel som måtte finne seg på overflaten.

3.2. Variasjoner med årstiden.

En har funnet at friksjonskoeffisienten er lavere om sommeren enn om vinteren. Dette gjelder selvagt når vegdekket er helt bart. Disse variasjoner er i relativt høy grad avhengig av vegdekke-typen. Det ligger nært å tro at dette spesielt gjelder bituminøse dekker, idet bindemidlet blir varmere og lettere kan trenge opp til overflaten om sommeren. Men dette må betraktes som bare en delvis forklaring, for en har funnet det nevnte forhold også på cement-betong-dekker. Nærmore undersøkelser var derfor påkrevet. Det ble tatt ut steiner fra vegdekket, og det viste seg at de var mer polert om sommeren enn om vinteren. Steinprøvene om sommeren hadde friksjonskoeffisienter fra 0,34—0,72 med en gjennomsnittsverdi av 0,53, med tilsvarende tall om vinteren fra 0,49—0,88 og gjennomsnitt = 0,69. Dette ga støtet til et enda mer intenst studium. En valgte seg ut 12 typiske strekninger og målte friksjonskoeffisienten hver fjortende dag i nesten 2 år. Variasjonene i friksjonsmotstanden fra sommer til vinter var fra 0,14—0,30 med middelverdi på 0,18. Ett av de mest slående resultater av dette studium var iakttagelsen av en markert overensstemmelse mellom variasjonen i glathet og antall inntrufne ulykker som skyldtes glatt vegbane. Saken ble ytterligere forfulgt i laboratoriet, og en fant at variasjonen bare for en uvesentlig del skyldtes temperaturen. Det ble funnet at variasjonen i steinoverflatens struktur fra polert om sommeren til ru om vinteren kan skje for en del er en følge av den tiden i hvilke steinene er våte. I gjennomsnitt er vegene i Storbritannia våte i 10 % av tiden om sommeren og 60 % om vinteren. Bildekkene har en tendens til å polere steinene i vegbanen, særlig i tørt vær når steinene er dekket av et tynt støvlag som virker som en skuresand eller et poleringsmiddel.

Andre eksperimenter viste en regenerasjon av den ru struktur når de polerte steiner holdtes våte. Forklaringen på dette fenomenet er fortsatt gjengjeld for undersøkelser.

Når det gjelder regenerasjonen av ruheten ute på vegbanen, kan forklaringen være tilstede værelsen av større støvparkikler i vått enn i tørt vær.

De her beskrevne variasjoner med årstiden kan sies å være reversibele. I motsetning til disse har vi:

3.3. Endring i løpet av tiden.

Denne er irreversibel.

a) De samme faktorer som er nevnt under punkt 2 kan spille en rolle, idet forholdet mellom tørre og våte perioder kan veksle fra år til år.

b) Den irreversible virkning av trafikken. De viktigste av disse er:

1. For alle typer og vegdekker:

Polering av steinene i vegdekket, knusningen av steinene, utslåing av steiner.

Som ventelig har en funnet øket polering med øket trafikk. En liten ting av interesse skal nevnes. På en av envegsgatene i Paris fant man en friksjonskoeffisient på 0,65 i retning med trafikken og 0,71 i retning mot trafikken. I en annen gate fantes tilsvarende 0,39 og 0,48.

2. For bituminøse vegdekker:

Mulig blødning p.g.a. bindemiddeloverskudd, endring i steinenes stilling og placering i dekket, fjernelse under trafikken av bindemiddel som kan være på overflaten.

c) Den irreversible virkning av vind og vær. Herunder kommer bl. a. den endring som bindemidlene får med tiden, sprekkdannelse etc.

4. Virkningen av bildekkets karakter på friksjonen.

Virkningen av bildekkets temperatur må sees i sammenheng med hysteresetapet i gummien. Dette er allerede omhandlet ovenfor.

4.1. Nærmere diskusjon i forbindelse med hysteresetapet.

Forskjellige forskere har vært oppmerksomme på at bildekkets motstand mot skliing har vist variasjoner i forhold til temperaturen. Disse variasjoner ble observert ikke bare som en variasjon med årstidene som ovenfor omhandlet, men også i løpet av meget kort tid. For en slik kort tid må endringer i vegdekkets struktur ansees som helt uvesentlige. Undersøkelser i Paris har vist at det eksisterer en sammenheng mellom fall i friksjonskoeffisienten og stigning i temperaturen. Road Research Laboratory i England har utført serier av forsøk for å finne hvilken andel hysteresetapet har i friksjonsvariasjonen med temperaturen. Forsøkene har gitt som resultat at skliingsmotstandens variasjon med temperaturen hovedsaklig skriver seg fra temperaturens virkning på hysteresetapet i gummien. Hos bildekket med vanlig, relativt lite hysteresetap vil hysteresetapet øke med synkende temperatur. Dette vil igjen medføre at friksjonen øker med synkende temperatur. Under forsøk som ble gjort med to slike gummityper av normal karakter ble også medtatt en tredje type med spesielt høyt hysteresetap. Hos denne var hysteresetapet langt mindre avhengig av temperaturen. Samtidig med at denne gummi viste langt høyere friksjon, viste den også en svak økning med temperturen til forskjell fra de andre to.

Det skal tas med et illustrerende eksempel fra de forsøk som er blitt gjort. Det ble anvendt tre forskjellige bildekker, nemlig: Glatte dekker, konvensjonelle bildekker med mørnret bane, og bildekker med mørnret bane og høyt hysteresetap i gummien.

En målte retardasjonen med alle hjul låst i ett sekund med en hastighet på 48 km/h på våt vegbane. På en jenv flate ble retardasjonen som følger for de tre forskjellige dekker: 0,35 g, 0,63 g og 0,78 g. På en flate som riktig nok hadde et grovkornig utseende, men hvor steinene var polert, ble retardasjonen for de tre dekker slik: 0,35 g, 0,34 g og 0,67 g.

Det sees at et konvensjonelt dekke med mørnret bane er overlegen sammenlignet med et dekke med glatt gummi når det gjelder et finkornet, jevnt dekke. På et vegdekke med grovere steiner, men som er polert, står dekkene så å si likt. Et bildekke med mørnret bane og høyt hysteresetap derimot er overlegen på begge de omhandlede vegbaner. En får imidlertid intet gratis. En må nok betale ved å benytte bildekket som, i kraft av bilgummi med høyt hysteresetap, gir øket friksjon og dermed sikrere kjøring. Medaljen har sin baksida. En rekke praktiske problemer oppstår. For det første vil bruk av bildekket av gummi med høyt hysteresetap bety en økning av den rullende motstand med derav følgende større forbruk av drivstoff, og for det annet vil en økning av hysteresetap rimeligvis medføre atskillig oppvarming av bildekket og dermed hurtigere ødeleggelse. Som det vil forstås er de her gjorte oppdagelser av omfattende interesse. Hva de vil medføre på de forskjellige områder er ikke godt å si i dag, men det er tre ting som straks må slås fast, nemlig:

1. At alle forskere som bruker ett eller flere slags apparater for måling av vegdekkers glathet må være på det rene med den nøyaktige verdi av hysteresetapet i den gummi som brukes i dekkene.

2. Med dette for øye må den samme metode for måling av hysteresetapet anvendes av alle forskere.

3. At den samme verdi av hysteresetapet må benyttes av alle forskere i de dekkene som anvendes for forsøkene, og at denne verdi må motsvare gjennomsnittverdien hos de vanlig benyttede bildekket.

5. Praktiske erfaringer for nytten av ru vegdekker.

Det ligger nær å spørre om det foreligger oppgaver som tallmessig viser nytten av ru dekket. Det skal refereres en oppgave fra England. Av

den statistikk som forelå over inntrufne ulykker p.g.a. glatt vegdekke, ble det plukket ut 55 steder hvor det hadde hendt gjentatte ulykker. Disse steder ble gitt en behandling så de skulle bli mere ru. Den gjennomsnittlige lengde av strekningene var ca 400 meter. I en periode på 2 år og 2 måneder før ruhetsbehandling, fant det sted 723 ulykker, hvor inngikk skliing på våt vegbane. Gjennomsnittlig antall ulykker pr år og pr sted var 6. I en periode på 2 år og 8 måneder etter ruhetsbehandling var antall ulykker redusert til 130 med et gjennomsnitt pr år og sted på 1. Disse tall taler for seg selv, men det skal ytterligere opplyses at i de 130 ulykker inngikk hele 68 som fant sted på 8 av stedene etter 2 års forløp da vegdekket på disse steder igjen var blitt glatt.

6. Et engelsk forslag vedrørende krav til friksjonen.

I England har en nå arbeidet seg frem til følgende forslag med hensyn til de krav som må stilles til vegdekkets ruhet. Etter vegenes trafikkmessige farlighetsgrad er de delt i 3 kategorier, A, B og C.

Forslaget er basert på undersøkelser og friksjonsmålinger på en rekke steder med forskjellig ulykkes-frekvens. For mange vil det rimeligvis virke noe uventet at den forlangte friksjons-koeffisient refererer seg til en hastighet som ikke er høyere enn 48 km/h.

Kate-
gorier Stedets karakteristikk

Sidevegs friksjons-
koeffisient på våt
vegbane med glatt
bildekke og hastig-
het på 48 km/h.

A De farligste steder såsom:

1. Rundkjøringer.
2. Kurver med radius mindre enn 500 fot = ca 150 m for hurtig trafikk på veger uten restriksjon.
3. På steder med sterkere fall enn 1:20 av lengde mer enn 100 yd = ca 91 m.

B Generelle krav, d.v.s. veger og forhold som ikke faller inn under kategoriene A og C.

C Lette steder, d.v.s. hovedsaklig rette veger med lette stigningsforhold og kurver og uten vegkryss, og fri for ethvert forhold som er tilbøyelig til å skape farlige situasjoner såsom f. eks. blandet trafikk.

Over 0,6

Over 0,5

Over 0,4

7. Prototyper.

Et slike forslag som det her nevnte minner oss om nødvendigheten av å få en prototype for apparater og metoder for måling av friksjonskoeffisienten, således som foreslått fra engelsk og norsk side på vekkongressen i Istanbul i 1955. De etterfølgende anstrengelser har imidlertid vist at det er en meget vanskelig sak å få gjennomført. Samtidig blir en mer og mer klar over nødvendigheten av at forslaget gjennomføres.

8. Bergartenes poleringstendens.

I andre land blir det til stadighet foretatt ruhetsmålinger, i England således tusenvis hvert år. Det er nok nødvendig, for i svært mange tilfeller taper ruheten seg raskt p.g.a. polering av steinene. Det finnes i England en mengde veger som ser langt mer ru ut enn de i virkeligheten er. Det kommer av at trafikken har rundslipt og polert steinene slik at disse ikke lenger representerer fremspringende, skarpe egger, samtidig som selve steinflaten er glattpolerte. På slike vegdekker kommer bildekkene i kontakt bare med glatte flater, og når vegbanen er våt blir resultatet at de ovenfor nevnte to faktorer F_1 og F_2 sterkt reduseres. I England har det vist seg at poleringen har gjort seg merkbart gjeldende vanligvis i løpet av mindre enn 2 år og i visse tilfeller allerede etter noen få måneder.

Det blir derfor en viktig sak å kunne velge bergarter med liten poleringstendens. I England har en derfor nå fremstillet utstyr for undersøkelse av bergarters poleringstendens, slik at en kan bestemme denne i laboratoriet før en treffer valg av steinmateriale. Vi har for lengst bestilt et slike utstyr og skulle allerede ha hatt det i følge bestillings-betingelsene. Delvis for å fremskynde undersøkelsene, og delvis for å sikre oss at vi får de samme resultater som Road Research Laboratory i England, sendte vi over dit 12 utvalgte steinprøver. Resultatene er som følger, idet de bergarter som har det høyeste tall for poleringskoeffisienten er de beste.

Naturgrus (Aremoen grustak)	0,60
Basalt	0,60
Basalt	0,60
Basalt	0,58
Kvartsdioritt	0,58
Gabbroid bergart	0,58
Sparagmit	0,58
Massiv amfibolit	0,54
Finkornet granitt	0,54
Olivingabbro	0,50
Serpentin	0,50
Dolomitt	0,46

Road Research Laboratory opplyser at det har utført undersøkelser av et stort antall prøver av representative, britiske vegmaterialer, og at ca 50 % av disse har en bedre poleringskoeffisient enn 0,60.

Kvaliteten kan variere meget innen hver gruppe. I basaltgruppen f. eks. sees den å variere fra 0,45 til 0,70. Dette gjelder for 25 prøver. Senere er ytterligere 45 prøver undersøkt, altså i alt 70 prøver. Poleringskoeffisienten varierer for disse fra 0,45—0,81 med et gjennomsnitt på 0,62. For en ukyndig vil det i svært mange tilfeller være vanskelig å uttale seg om poleringstendensen uten å foreta en undersøkelse. Det er en selvfolge at en må være oppmerksom på mulighetene for variasjoner i forekomsten.

Som det sees ligger prøven fra et grustak blant de beste, og det er jo naturlig da en her har større muligheter for uensartet polering og slitasje. Dette kan f. eks. være en av grunnene til at våre vanlige såkalte asfalt-grus-betong-dekker har vist seg som relativt ru vegdekker i følge de målingene vi har foretatt.

Vi har sett fremholdt at de fremspringende ujevnhetene ikke behøver å være så store. På den annen side må det med henblikk på slitasje være en fordel at ujevnhetene er så store som de kan være uten å medføre ulemper på annen måte. Av denne grunn må det være av meget stor betydning å finne bergarter som har en gunstig poleringstendens, samtidig som de er slitesterke. Vi vil anstreng oss for å finne ut så meget som mulig om dette i laboratoriet, samtidig som vi ved å følge utviklingen på våre forsøksfelter gjennom årrekker kan få holdepunkter med hensyn til hvordan laboratorie-resultatene stemmer med de praktiske resultater.

9. Vinterføre.

De betraktninger som nå er gjort gjelder alle sammen vegdekker uten snø og is. Vi har blant annet sett at friksjonsforholdene er gunstigere om vinteren enn om sommeren. Ut fra de betraktninger som er gjort burde en kunne gå ut fra at de skarpkornete ujevnhetene vil være fordelaktige også når det er glasur-is. Vi har på programmet kombinerte laboratorie- og felt-forsøk vedrørende disse spørsmål, og de vil bli iverksatt etter som vi får folk og midler til det.

Når det gjelder forholdene på ordinære veger, så har blant andre tyskerne gjort en del undersøkelser av effekten av sandstrøying og har funnet at nytten av sandstrøingen ikke er proporsjonal med mengden av anvendt sand. Det gjelder derfor om å finne den økonomiske mengde for hver

type av materialer. Av resultatene av deres laboratorieforsøk skal nevnes at det ble målt dobbelt så stor ruhet ved minus 10° C som omkring frysepunktet.

10. Ruhetsmålinger i Norge.

Etter denne omtale av utenlandske forskningsresultater, skal vi vende tilbake til våre norske forsøksveger. Vi har dessverre ikke kunnet foreta slike inngående undersøkelser som de andre har gjort. På den annen side har de iakttagelser som er gjort under studiet av ruhetsmålingens resultater medført at vi etter hvert har kunnet bygge stadig bedre vegdekker. På de sist utførte forsøksdekkene har vi, i følge de ruhetsmålinger som våre danske kolleger elskverdigst har foretatt for oss, oppnådd en del høye friksjonskoeffisienter som delvis er gjengitt på de medfølgende fotografier.

Vårt mål har stadig vært å finne de faktorer som bidrar til å øke ruheten.

Ruhetsmålingene er som nevnt utført av det danske Statens Vejlaboratorium, og jeg vil gjerne få benytte også denne anledning til å rette en hjertelig takk til professor Ravn og hans medarbeidere for deres utsøkte elskverdighet og hjelpsomhet.

De første målinger fant sted i 1954. De ble foretatt på 77 seksjoner på våre forsøksveger i Øyer i Gudbrandsdalen, samt på en del andre utvalgte veger. Det utstyr som ble benyttet var den franske stradograph som mäter sidevegskoeffisienten ved hjelp av to skråttstillede hjul som slippes ned. Hjulene har glatt gummi av en bestemt hårdhetsgrad.

De fleste av forsøksfeltene var fire år gamle, og for relativt mange av dem fant vi høye friksjonskoeffisienter. Denne ble målt for henholdsvis 60, 40 og 20 km hastighet pr time. På grunnlag av disse ble beregnet den nødvendige bremse lengde for 60 henholdsvis 40 km/h. De korteste bremse lengder var ca 12—13 meter, og den lengste ca 30 meter for forsøksvegens vedkommende. På en av de andre vegene fant vi en bremse lengde på 34 meter. De fleste av de beste friksjonsdekkene fant vi blant de ordinære asfalt-betong-(asfaltgrusbetong-)dekkene, henholdsvis tjærebeton-dekkene, men ett av dem fantes også blant de finkornige dekkene, de som ofte betegnes som pulverdekkene. I den nest beste gruppen, den med bremse lengde på 14—16 meter, lå flere av de finkornige dekkene jevngodt med grovkornige. Et felles trekk ved de fleste av disse seksjonene, nemlig alle som ble lagt i 1950, d.v.s. ca 52 seksjoner, var at de var utlagt for hånden, og at de hadde en utpreget materialeseparasjon. For en vesentlig del av arealet på en rekke av seksjonene hadde materialeseparasjon-

nen medført et utseende som minnet om en overflatebehandling, bare med den forskjell at steinene i mere eller mindre grad var omhyllet av asfaltmørtel. Sammenligningen innbyrdes mellom seksjonene med grovkornige, henholdsvis finkornige materialer, samt med seksjoner med overflatebehandling, la for dagen at det ikke var størrelsen av de fremspringende punkter, det vil delvis si de utseparerte steiner, som i seg selv gjorde utslaget. Dette var grunnlaget for de nye overflatebehandlede prøvefelter som ble lagt i 1958. Måleresultatene fra disse sammen med dem fra en del andre nye vegdekker var overraskende og bidro til å fremskynde den siste prøveserie som ble lagt i 1959. Det vil føre for langt å gå i detaljer. Jeg ber derfor, hva disse angår, om å få henvise til mine rapporter såvel til vegkongressen i Istanbul 1955 som til Rio 1959. Her skal bare kort fremheves at dekkene som ble målt i 1954, og som f. eks. utpreget seg ved en omfattende materialseparasjon med steiner som i mer eller mindre grad var dekket med asfaltmørtel, viste bedre resultat enn rene overflatebehandlinger hvor det ikke fantes spor av asfalt i overflaten, og samtidig også bedre enn relativt nylagte dekker hvor slitelaget besto av asfaltert singel.

Hovedformålet ved de siste forsøksfelter var derfor å fremstille overflatebehandlinger hvor steinene var belagt med fine korn, så hver enkelt stein kunne minne om et pinnsvin. Men nå meldte problemet seg: Hvem skulle henge bjellen på katten? Omskrevet vil det si: Hvilket bindemiddel skulle vi bruke for å feste kornene på steinene? Vi hadde jo konvensjonelle, bituminøse bindemidler, men det dreiet seg her om finkornet sand, og hvordan skulle vi greie å få optimal bindemiddelmengde, samtidig som denne var tilstrekkelig til å feste sandkornene godt nok.

Da var det jeg leste om epoxy-harpiks som er betegnet som en «tredje cement-type», og her syntes det som om vi hadde en sjangse. Blant mange andre fordeler hadde dette stoff også den fordel at en ikke ville risikere at et overskudd av bindemiddel ville ødelegge virkningen.

Epoxy-harpiks har selvsagt også en mangel, nemlig at den er dyr. Vi brukte dog bare $0,35 \text{ l/m}^2$. Som tidligere nevnt hadde våre forsøk først og fremst det formål å finne de faktorer som bidrar til å gi høy friksjon. Derfor skal en heller ikke legge stor vekt på varigheten av behandlingen, da det for dette forsøk ble benyttet en høyst ordinær sand istedenfor å søke frem til det mest varige materiale. Vi var imidlertid i tidsnød da det gjaldt om å få dekkene lagt og ruhetsmåling foretatt før jeg reiste til kongressen i Rio.

Det ble benyttet både finsand på ca 1 mm størrelse og grovsand på ca 2 mm størrelse. Især den siste var ikke heldig for å få et best mulig resultat. Dette vil fremgå av figur 11 som viser materialkornene i naturlig målestokk. Det sees her tydelig at sandkornene har en svært uheldig kornform, idet de er ganske flate. Men det heter jo at det aldri er verre enn at det er godt for noe. Vi kan si at vi her straks har fått et inntrykk av hva vi kan vente oss når vegdekket har ligget under trafikk og sandkornene er blitt slitt og polert.

Bildene viser 12 utvalgte seksjoner fra våre forsøksfelter. De er ordnet slik at hver seksjon er et hakk bedre enn den foregående hva de målte friksjonskoeffisienter angår. Alle fotos viser materialene i naturlig målestokk. De er alle tatt under anvendelse av lyn-lys i en bestemt vinkel for å frembringe skyggevirkingen av ujevnhetene. Disse fotos gir derfor et sterkere inntrykk av ujevnhetene enn det en får når en betrakter dekket med det blotte øye i overskyet vær. Under hver av figurene er angitt den målte friksjonskoeffisient for hver av hastighetene 60—40—20 km/h, og den beregnede bremselengde for 60 henholdsvis 40 km/hastighet. Det gjelder alt sammen våte dekker.

Fig. 1 viser et såkalt Topeka-dekke..

Som det sees er dette et dekke med en typisk diskontinuerlig sikteturve. De større steiner svømmer i en grunnmasse av ensgradert asfalt-sand. Denne grunnmassen er her helt dominerende, friksjonsmessig sett. I slike masser gjør asfaltinnholdet seg sterkt gjeldende. Det finnes praktisk talt ingen oppstikkende ujevnheter. Om det er noen skygger, så er det ved huller. Hva steinene angår så vil de i slike masser lett bli liggende med de store, flate sider vendt opp. I dette tilfelle består steinen av en lite slitesterk bergart, og skyggene viser at steinene ligger dypere enn grunnmassen forøvrig. Resultatet må bli at de to tidligere behandlede krefter F_1 og F_2 må bli betydelig redusert når vegbanen blir våt. Bildekkene vil få forsvinnende kontakt med vegdekket. Det blir svært få steder hvor vannhinnen kan brytes. Heller ikke de ujevnhetene som er på steinene vil bevirke deformasjoner i bildekkene, da de ligger lavere enn dekket forøvrig. Tvert i mot vil hullene stå fylt med vann, hvilket ikke vil gjøre situasjonen bedre.

En vil kanskje være tilbøyelig til å tro at forholdet ville være et helt annet hvis steinen hadde vært en av de velkjente, slitesterke bergarter. I den anledning vil jeg gjerne få opplyse at vi har foretatt målinger på en rekke lignende dekker andre

steder. I flere av disse var steinene av en av de mest slitesterke bergarter. Riktignok synes det i følge de engelske måleresultater som om denne bergart har en forbausende poleringstendens. Her fantes bremselengder på 36 og 37 meter, altså enda lengre enn på det dekket som vi ser på figur 1.

Vi er her ved et så viktig punkt at jeg vil ofre enda noen linjer på disse forhold som kan være av avgjørende betydning for oppbygningen av våre asfaltbetongdekker. De fleste av dekkene på de sistnevnte steder hadde et diskontinuerlig forløp, og friksjonskoeffisienten var alltid lav. To av dekkene skilte seg på en avgjørende måte ut fra de andre, idet bremselengden for disse var 19 meter. Felles for begge disse var at de hadde en mer kontinuerlig sikteturve, d.v.s. slik som våre spesifikasjoner forlanger. Nå vil jeg være den første til å medgi at det er et altfor spedit materiale til å trekke noen konklusjoner av, hvilket jeg da heller absolutt ikke gjør. Det ønsker jeg å presisere så sterkt som mulig. På den annen side er det altfor fristende å trekke frem denne sammenligningen, idet det forekommer meg å være en meget plausibel forklaring, nemlig den at i masser med kontinuerlig sikteturve hvor alle partikkelstørrelser er representert, vil det under trafikkens slitasje og polering være langt større sjangse til å få fremstikkende ujevnhet. Det skal ytterligere opplyses at i de to bedre dekkene var steinmaterialet i det ene tilfellet det samme som i figur 1, og i det annet tilfelle var det av den nettopp nevnte, velkjente meget slitesterke bergart. Det skal ytterligere tilføyes at heller ikke bitumenmengden i de forskjellige dekkene går imot den skisserte antagelse.

Så skal vi gå over til fig. 2. Ved første blikk ville en kanskje tro at her er det svært så mange ujevnheter. Ved nærmere granskning vil en imidlertid finne at fargevariasjonen i forsvinnende grad skyldes skyggevirking. Den skyldes forskjellen i farge mellom stein og bindemiddel. Bildet er fra en mislykket overflatebehandling, hvor steinmaterialet er slått ut så bindemidlet blir liggende bart. Resultatet er et dekke som må bli glatt når det er vått fordi vannhinnene vanskelig brytes, samtidig som det blir få oppstikkende punkter. Fotografiet vil forhåpentlig være en påminnelse om den store betydningen av at en overflatebehandling utføres riktig. Bremselengden var her ca 30 meter. På andre av seksjonene skrev overskuddet seg fra selve blandingsmassen. Bindemidlet var dertil ekstra bløtt, og situasjonen ble verre og verre etter som trafikken presset bindemidlet opp til overflaten. Etter 4 år var den beregnede bremselengde på et slikt felt 26 meter, og etter 8 år

var den steget til 34 meter for en hastighet av 60 km/h. Det skal i parentes opplyses at dekket var et 70 kg dekke, og det ble ikke ustabilt under den trafikk det hadde hatt.

Fig. 3 viser en typisk representant for virkningsen av store polerte steinflater som i vått vær gir mindre god kontakt mellom bildekke og vegdekke. Bremselengden er beregnet til 20 meter. Forøvrig vil så store steiner som de som er anvendt i fig. 3 være uheldig også av den grunn at de bevirker en ubehagelig dur i bilen, en dur som riktignok er atskillig svakere, men minner om den som en kjänner så godt fra smågatesteindekker. Ved å etterspre med materiale 0—6 mm på dette dekket fikk en redusert bremselengden med 2 meter. Dette er jo ubetydelig, men det nevnes bare for å underbygge teorien.

I fig. 4 består steinmaterialet av gabbro, og bremselengden er her beregnet til 17 meter. Riktignok har en på dette dekket ikke så få skarpe egger, men når resultatet ikke er bedre skyldes det rimeligvis at dekket samtidig også har for mange store flater med få fremspringende punkter. Nå vil vel en bremselengde på 17 meter som tilsvarer en friksjonskoeffisient på ca 0,8 vanligvis bli henregnet til de bedre dekkene, og oppfylle godt de internasjonale krav. En ting som en bør feste seg ved, er den lille forskjell på friksjonskoeffisientene ved 60—40—20 km/hastighet, idet den nemlig er målt til 0,79—0,81 og 0,83.

I fig. 5 og 6 er bremselengden kommet ned i 15,5 meter. Et nærmere studium vil kanskje vise hvilke kontaktmuligheter det er på disse bilder sammenlignet med fig. 3.

På dekket som vises i fig. 7 er bremselengden kommet ned i 14,5 m. I dette tilfelle er ikke fotografiet særlig overbevisende. Det kan i denne forbindelse opplyses at alle friksjonsmålinger på de steder som dette fotografiet viser er tatt mens dekket var helt ferskt.

På fig. 8 er overflatebehandlingen blitt etterfulgt av en spredning med grov asfaltert sand, og bremselengdene er kommet ned i 13 meter.

Dette dekket nærmer seg i utseende svært de asfaltbetongdekker med materialseparasjon som ovenfor er omhandlet fra forsøksfeltet i Øyer og hvor den beregnede bremselengde var ca 12—13 meter.

Resultatet i fig. 9 vil kanskje virke som en overraskelse når en sammenligner med enkelte av de andre i denne serie. Forklaringen kan kanskje være at flaten har relativt mange skarpe egger, samtidig som selve bruddflatene også har en fordeltaktig struktur.

Selv om en har lagt an på å ta fotografier som

er mest mulig representative for hver av seksjonene, hvilket også trolig er lykkes, ute lukker det selvsagt ikke at det kan forekomme unntagelser.

Etterbehandlingen med asfaltert finsand som er vist i fig. 10, har åpenbart ikke bedret ruheten, selv om hver især av de målte friksjonskoeffisienter kanskje kan antyde en tendens.

Så gjenstår da fig. 11 og 12, hvor epoxy-harpiks er blitt benyttet. Her er bremselengden kommet ned i henholdsvis 11,5 og 10 meter. Fotografiet i fig. 12 er meget illustrerende og overbevisende. På denne seksjon var den målte friksjonskoeffisient 1,2 på det ene og 1,4 på det annet hjul ved 60 km/h.

Det hadde vært meget ønskelig å ha hatt en seksjon med «fingrit», d.v.s. finsand på helt jevn vegbane, men vi hadde dessverre ikke mer epoxy-harpiks for hånden, og vi var som nevnt i tidsnød.

Slitasjemessig skulle en kanskje kunne tro at en overflatestruktur som den som er vist i fig. 12 kunne ha visse fordeler. Under vanlig kjøring vil jo bildekken ikke komme slik i kontakt med hele vegdekket som under sterk bremsing. Denne antagelse synes å være bekreftet indirekte av de iakttagelser som er gjort med hensyn til større friksjonskoeffisient i retning mot trafikken enn med, i gater med envegskjøring.

Som nevnt refererer de foretatte friksjonsmålinger seg til helt ferske dekk. Forhåpentlig vil en kunne følge opp med friksjonsmålinger videre fremover for å se hva slitasjen medfører. Hva de ordinære overflatebehandlinger angår, vil en samtidig utføre målinger av bergartenes poleringstendens i laboratoriet for å se hvordan resultatene stemmer med erfaringene ute på vegbanen.

Når en betrakter en vegbane, så vil en selv på små arealer kunne iaktta svært mange variasjoner. De vanlige friksjonsmålinger vil derfor ofte bare være et uttrykk for de gjennomsnittlige forhold. Skal en på en helt overbevisende måte kunne finne hvilke faktorer det er som gir størst friksjon, så måtte prøveseksjonene være så omhyggelig utført at det ikke er nevneverdige variasjoner.

Jeg hadde håpet at det anskaffede pendelapparat skulle gjøre oss istic til å velge ut flekker fra de mange variasjoner, og vi har da også utført en del slike målinger. Det er ennå for tidlig, og det vil dessuten kreve for meget tid å omhandle også disse forsøk nærmere. Det skal

bare kortelig bemerkes at pendelapparatet neppe er særlig velegnet for en del av overflatebehandlingene. Dette betyr ikke at det ikke er meget nyttig å ha det.

Jeg vil gjerne få understreke at jeg på figurene har oppført både friksjonskoeffisient og bremselengde. Det vil være umiddelbart innlysende at så lenge en savner den ovenfor nevnte prototype for måling av friksjonskoeffisient, så kan det rettes innvendinger mot begge betegnelser når de benyttes uten henvisning til målemetoder. Hos enkelte dekk kan det være svært liten variasjon i friksjonskoeffisienten ved forskjellige hastigheter, hos andre det motsatte. I en sammenligning er det lett-vint å benytte betegnelsen bremselengde. En må selvsagt alltid være på det rene med friksjonskoeffisientens størrelse.

Tilslutt noen få ord om hvor ru vegdekkene bør være. Det ansees da på sin plass å minne om at høye friksjonskoeffisienter vil gi en urimelig sterk slitasje på bildekken under større hastigheter. Etter internasjonal bedømmelse ansees det da heller ikke nødvendig med de ekstra høye friksjonskoeffisienter. De foretatte målinger har vist at de dekketyper som alt overveiende har vært benyttet på våre landeveger har gitt tilstrekkelig ruhet når arbeidet har vært utført riktig. Samtidig vet vi dog at det på enkelte lokale strekninger kan bli behov for ekstra foranstaltninger. En fyldig ulykkesstatistikk vil kunne gi rettledning om valget av slike steder. Dog bør det også tilføyes at øket trafikkmengde vil kunne gi så sterk slitasje og polering at dette kan stille økede krav og kreve hyppigere behandling. Det ansees ikke umulig at det kan komme til å vise seg at stoffer med epoxy-harpiksens egenskaper vil bli regningssvarende å bruke.

Endelig vil jeg få henlede oppmerksomheten på den rolle forurensninger på vegbanen kan spille. Det er ikke ualminnelig å se at matjord og leire er trukket inn på vegbanen i uhylig mengde. Ved den spredning som trafikken bevirker kan temmelig lange strekninger bli infisert på denne måte. Dette er et forhold som en bør være oppmerksom på også ved opprensning av grøfter.

Et rikt løvfall på vegbanen vil også kunne virke meget uehdig.

Det inngår i et velutviklet vedlikehold å vie også disse forhold tilstrekkelig oppmerksomhet.

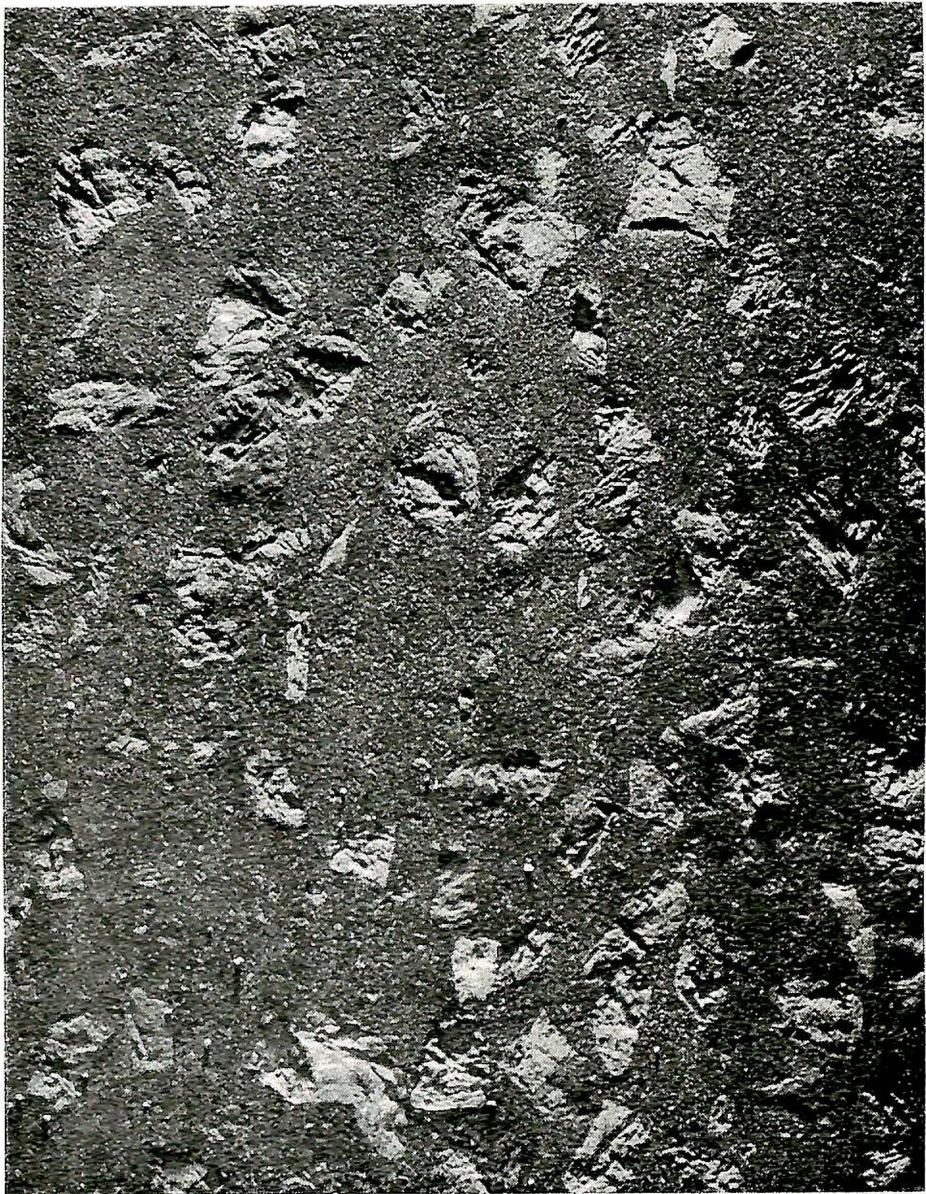


Fig.1. F.ved 60-40-20 km/t: 0,25-0,46-0,69
TOPEKA Bremselengde i m. : 34 - 10

69



Fig.2. Mislykket F.v/60-40-20 km/t: 0,3-0,46-0,69
overfl.behandl. Bremselengde i m: 30 - 10

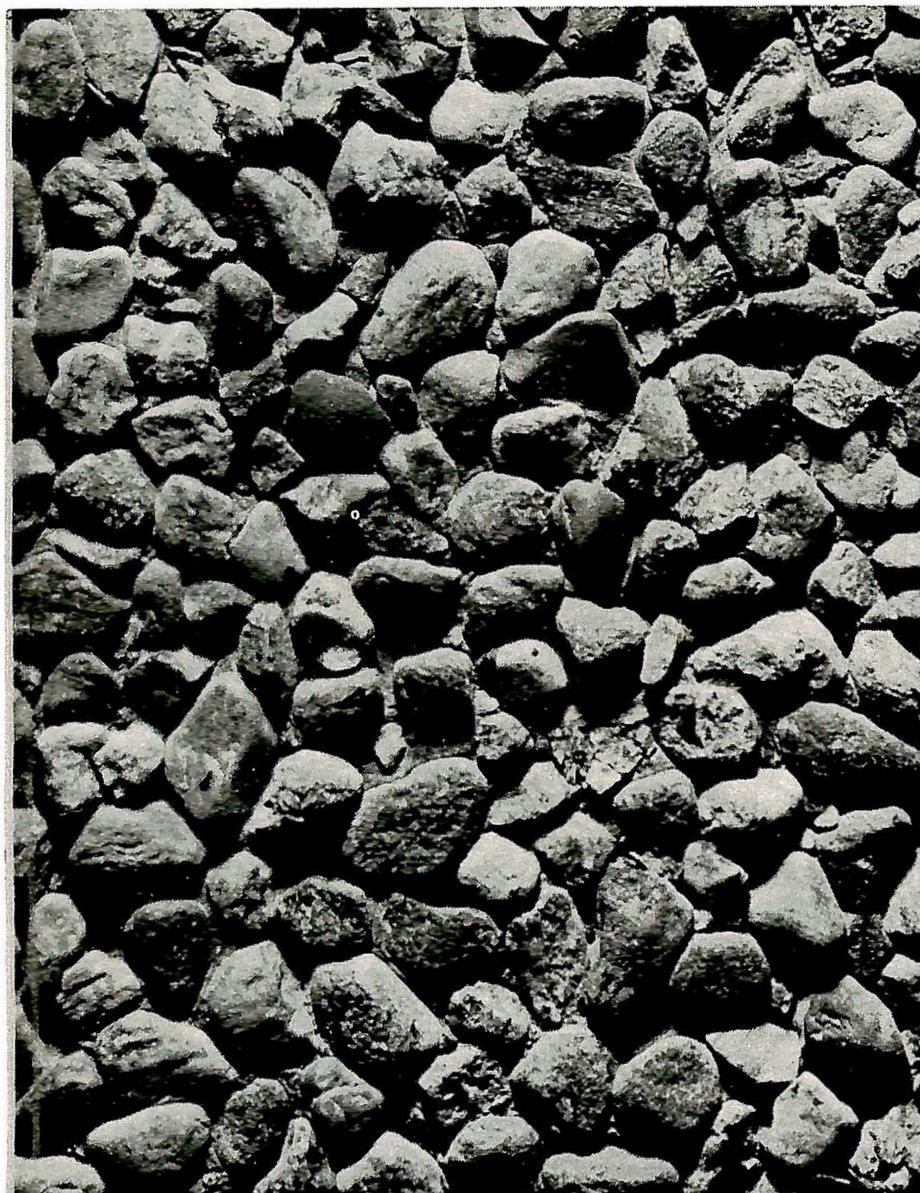


Fig. 3. 9-12 mm F.v/60-40-20 km/t: 0,66-0,71-0,76
natursingel
Bremselelengde i m: 20 - 8

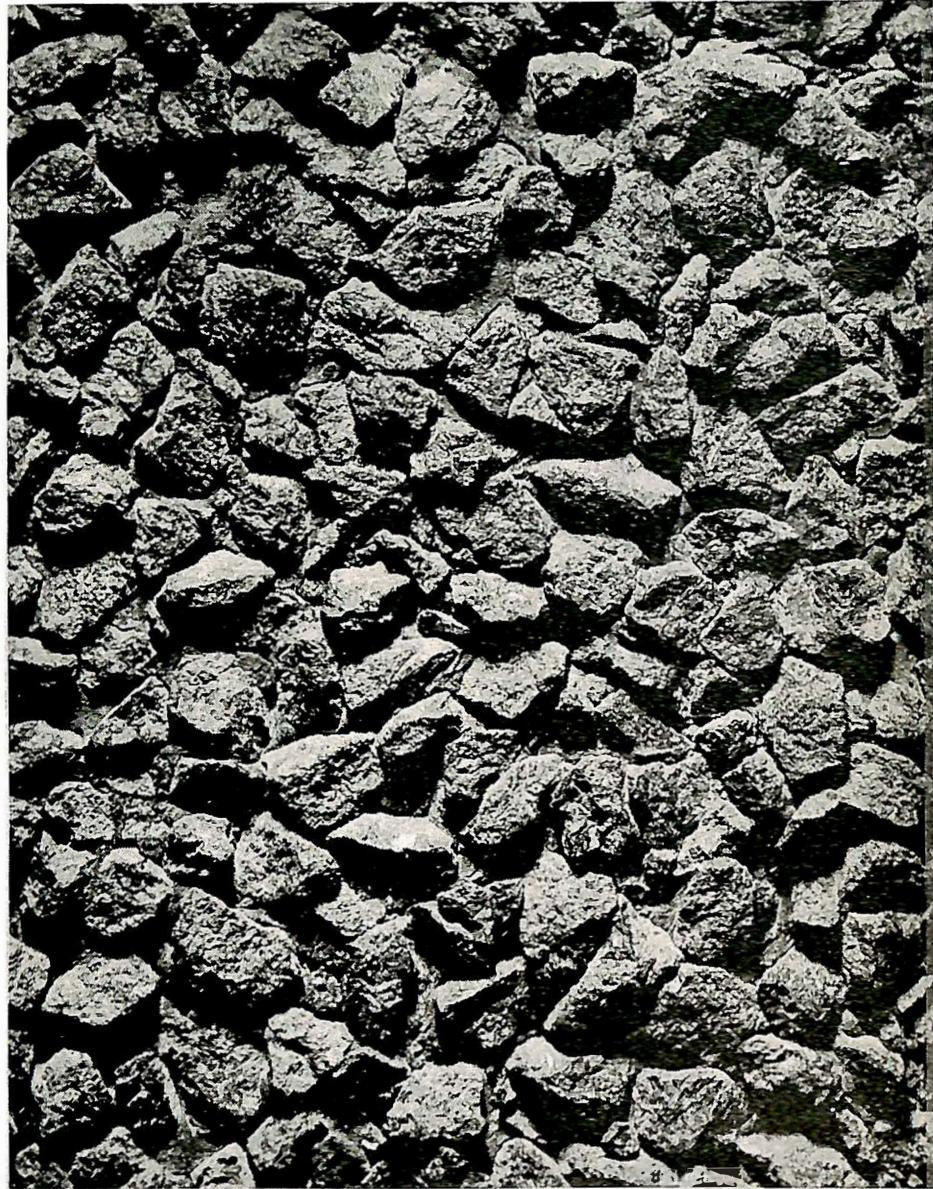


Fig. 4. 9-12 mm F.v/60-40-20 km/t: 0,79-0,81-0,83
Gabbro
Bremselelengde i m: 17 - 8

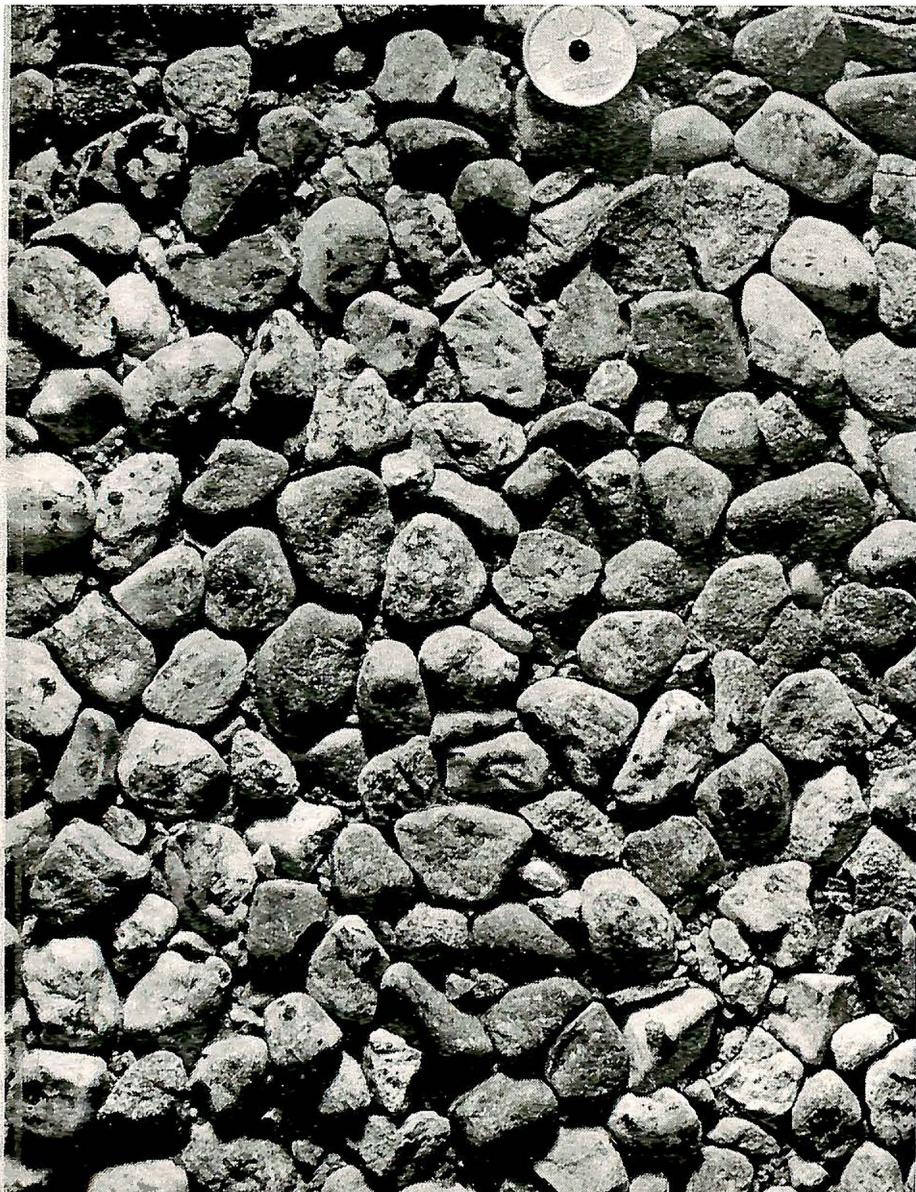


Fig. 5. 8-11 mm F.v/60-40-20 km/t:0,85-0,9-0,93
Natursingel Bremselengde i m:15,5- 7

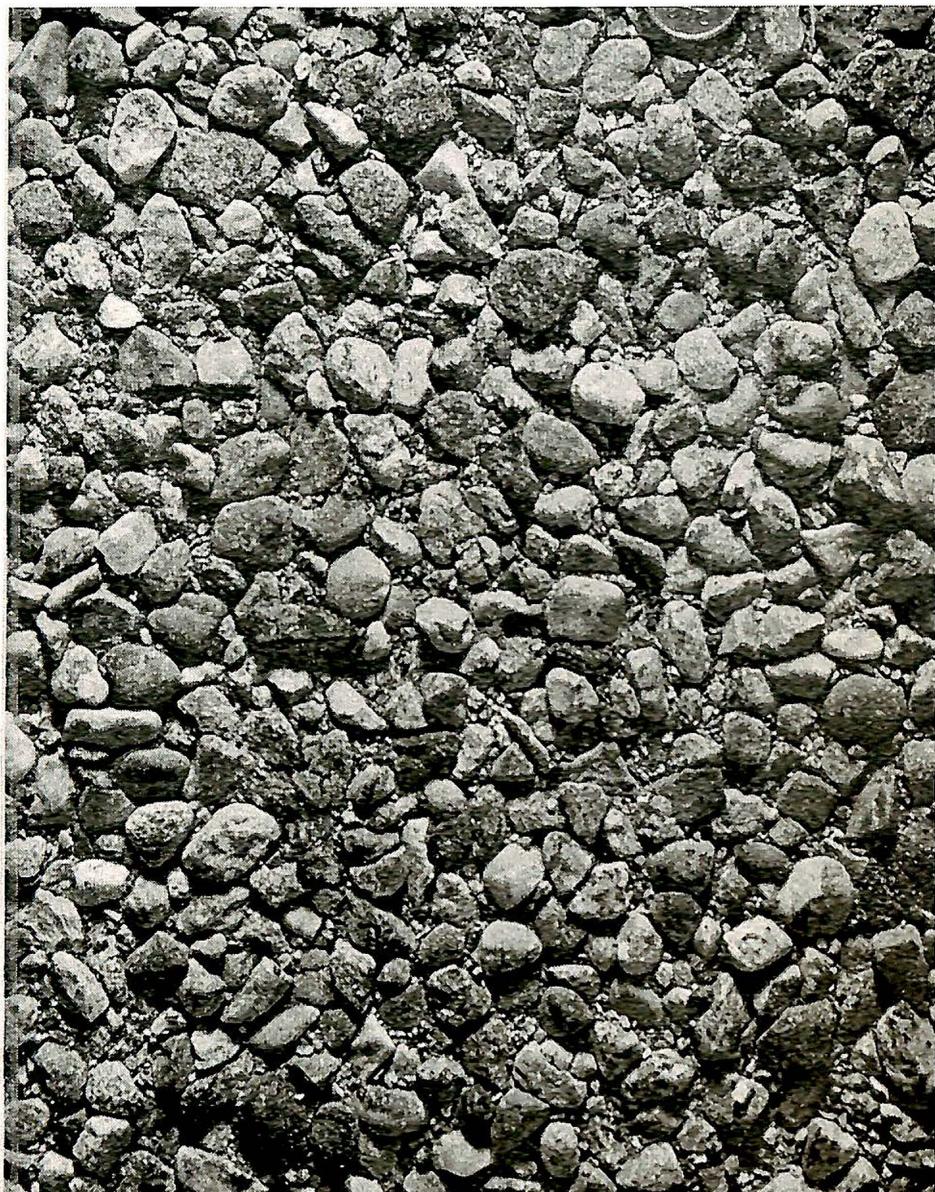


Fig. 6. 5-8 mm F.v/60-40-20 km/t:0,86-0,91-0,95
Natursingel Bremselengde i m.:15,5- 7

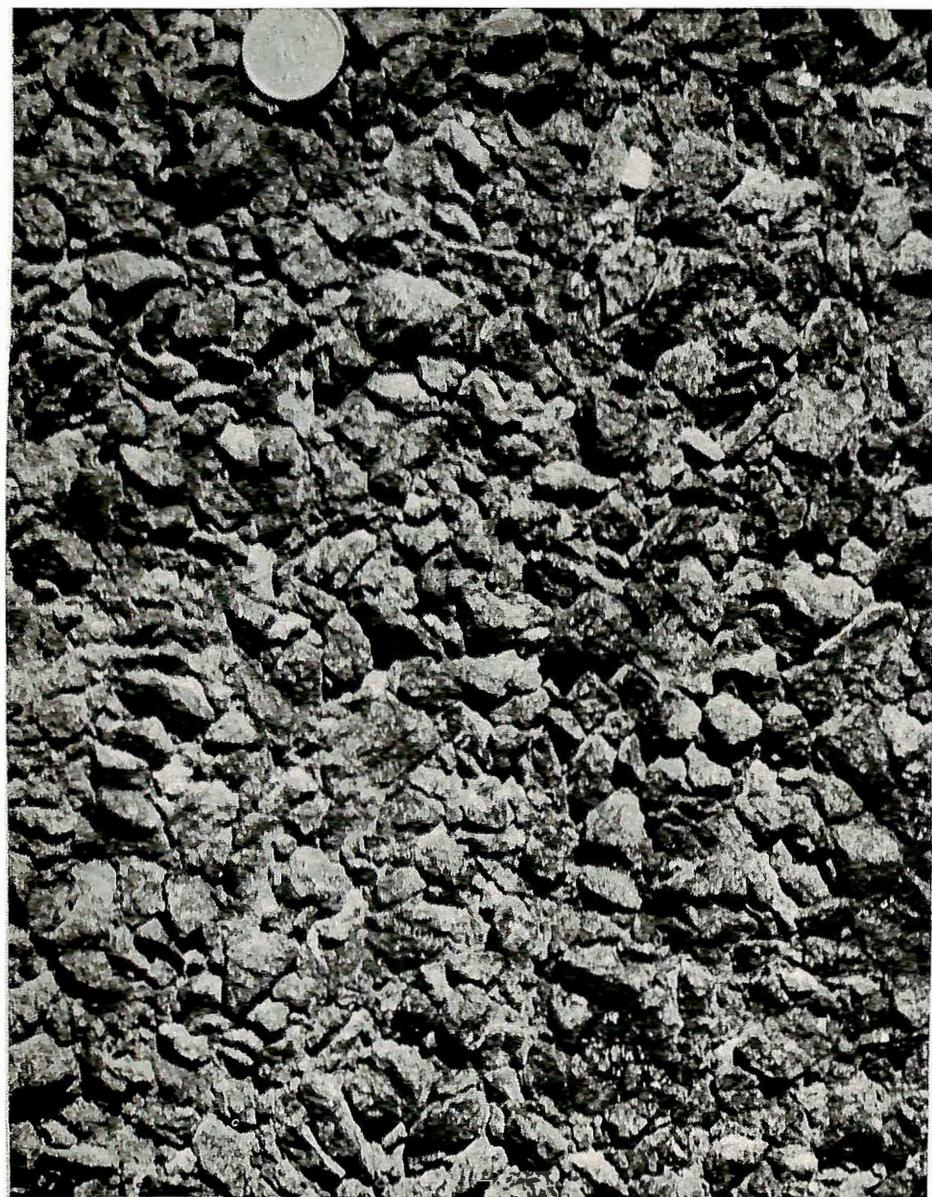


Fig. 7. 5-8 mm
Gabbro F.v/60-40-20 km/t:0,92-0,94-0,95
Bremselengde i m.: 14,5-6,5



Fig. 8. 5-8 mm F.v/60-40-20 km/t:0,93-1,05-1,16
+ asf. grovsand Bremselengde i m.: 13 - 5,5

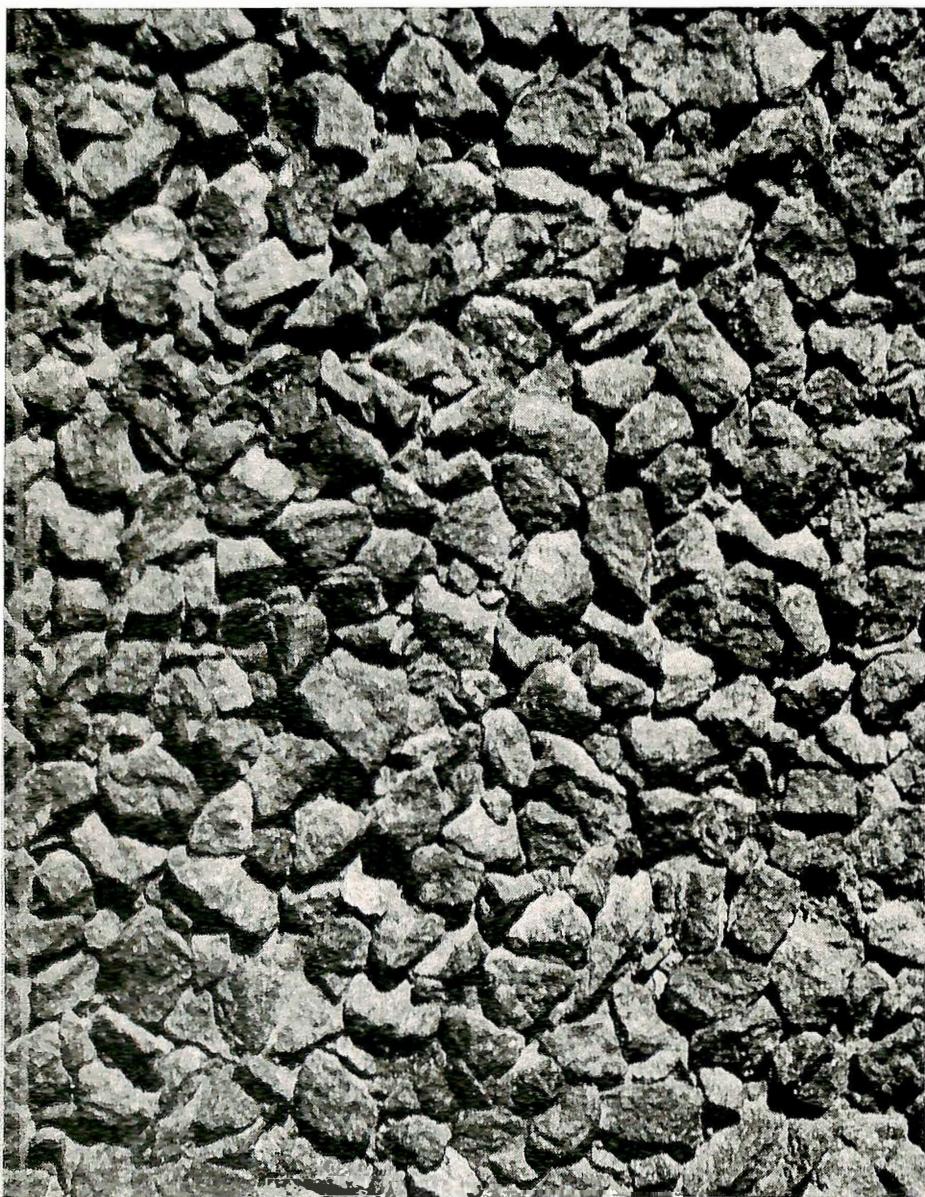


Fig. 9. 8-11 mm F.v/60-40-20 km/t:0,99-1,08-1,15
Gabbro Bremselengde i m.:12,5-5

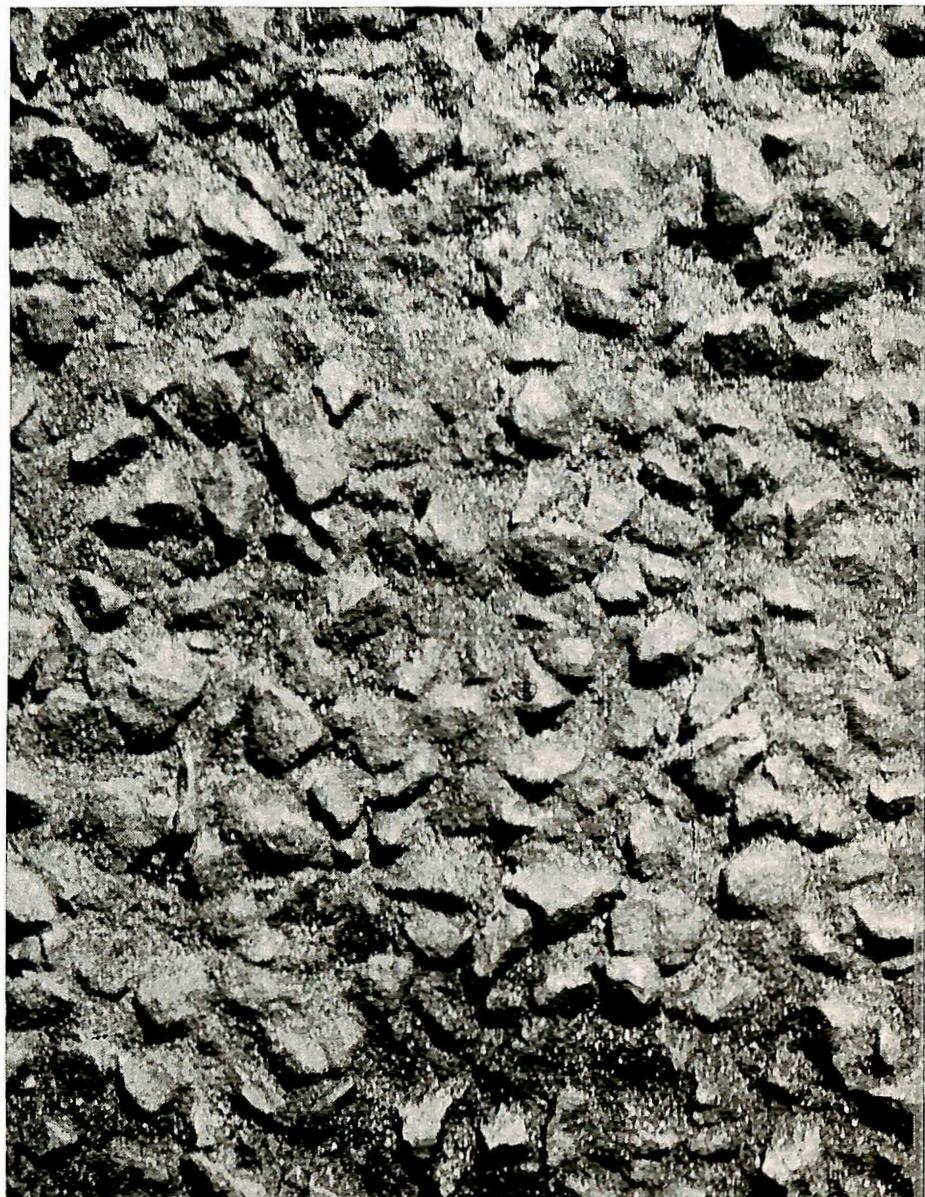


Fig. 10 8-11 mm F.v/60-40-20 km/t:1,0-1,1-1,2
+ asf. finsand Bremselengde i m.:12,5-5



Fig.11 5-8 mm F.v/60-40-20 km/t:1,12-1,18-1,22
+Epoxy+grov sand Bremselengde i m.:11,5-5,5

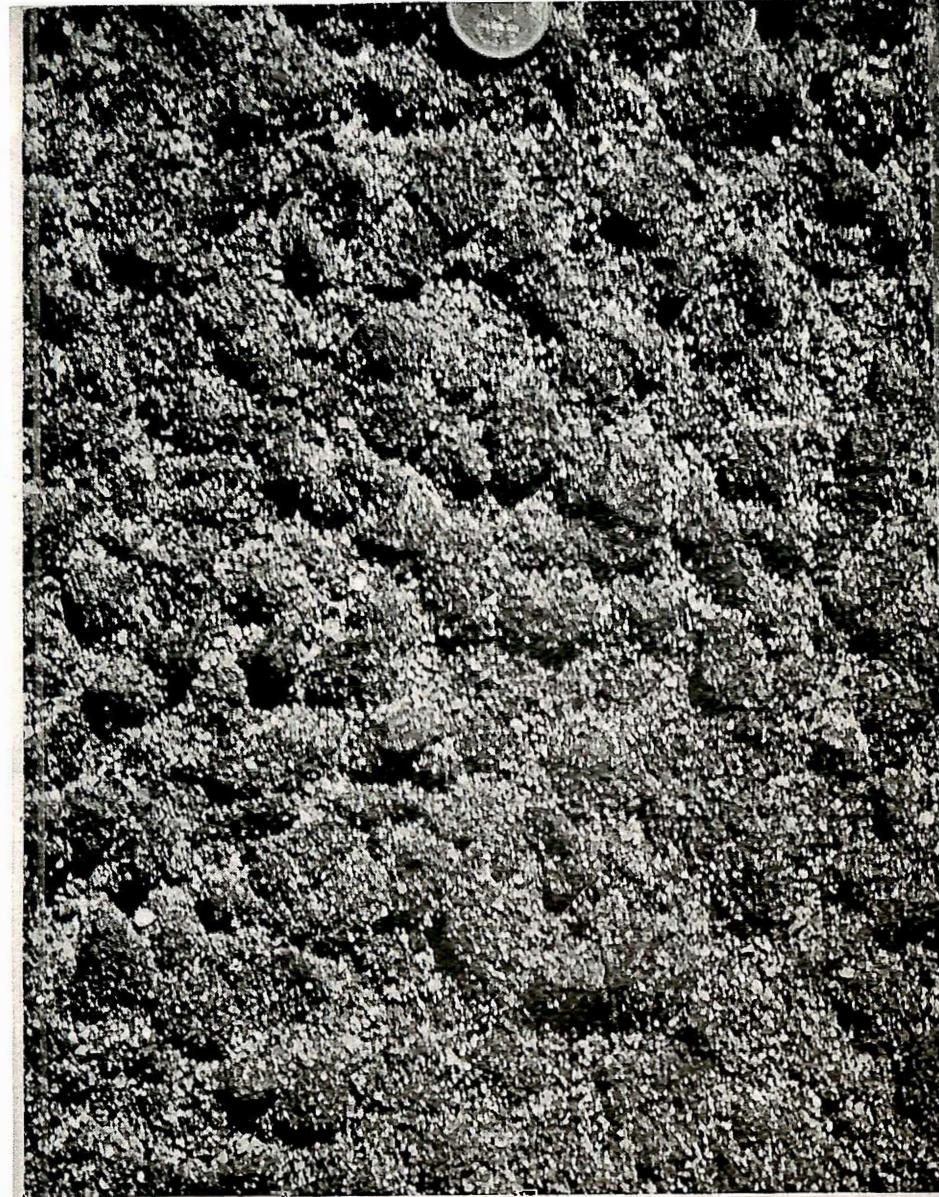


Fig.12. 8-11 mm F.v/60-40-20 km/t:1,27-1,33-1,4
+Epoxy+finsand Bremselengde i m.: 10 - 4,5

Rutebilstatistikk 1959

DK 656.132 (083.4) (481) «1959»

Det statistiske materialet.

Oppgavene for 1959 er blitt innhentet på samme måte som oppgavene for årene før. Omfanget av statistikken er også stort sett det samme som i de senere årene. Noen av oppgavene til statistikken gjelder driftsåret 1958—59 i stedet for kalenderåret 1959.

Foretak og vognmateriell.

Tallet på rutebilforetak i alt økte fra 857 i 1958 til 880 i 1959. Stigningen er neppe helt reell. Den skyldes delvis at en har fått inn brukbare oppgaver for 1959 fra en del småforetak som ikke før har vært med i statistikken.

Tabell 1. Antall foretak og biler etter rutebilforetakenes størrelse i 1958 og 1959.

Rutebilforetak med antall biler	Antall foretak				Antall biler			
	Absolutte tall		Relative tall		Absolutte tall		Relative tall	
	1958	1959	1958	1959	1958	1959	1958	1959
1	341	355	39,8	40,3	341	355	5,5	5,6
2	103	111	12,0	12,6	206	222	3,3	3,5
3-5	153	155	17,8	17,6	593	607	9,5	9,5
6-9	94	84	11,0	9,6	690	614	11,1	9,6
10-20	94	100	11,0	11,4	1292	1398	20,8	22,0
Over 20	72	75	8,4	8,5	3097	3175	49,8	49,8
I alt	857	880	100,0	100,0	6219	6371	100,0	100,0

Rutebilforetakene hadde i alt ca. 150 flere biler i 1959 enn i 1958. Ved utgangen av 1959 var det 4452 personvogner, 647 kombinerte vogner, 1272 godsvogner og 197 tilhengere. Semitrailere er tatt med, slik at kombinasjonen av en trekkvogn og en semitrailer er regnet som en godsvogn, mens eventuelle overskudds-semitrailere er tatt med som tilhengere.

Vognene hadde ved utgangen av 1959 en kapasitet på 153531 sitteplasser, 31749 ståplasser og 7175 tonn lasteevne for gods. I personvogner og kombinerte vogner var det gjennomsnittlig 36 sitteplasser og ståplasser pr. vogn i 1959, det samme som året før. Godsvogner, kombinerte vogner og tilhengere

Tabell 2. Vognmateriell og personale ved rutebildriften i 1958 og 1959.

	1958	1959		1958	1959
<i>Vogner pr. 31/12</i>			<i>Personale sysselsatt</i>		
Personvogner	4 345	4 452	Hele året		
Komb. vogner	665	647	I administrasjon		
Godsvogner	1 209	1 272	og eksp.	1 123	1 133
Motorvogner i alt	6 219	6 371	Sjåfører og bilmannskap	7 348	7 470
Tilhengere	177	197	I verksted og garasje	1 363	1 369
			I alt	9 834	9 972
<i>Vognenes kapasitet</i>			<i>En del av året</i>		
Sitteplasser	148 349	153 531	I administrasjon og eksp.	240	247
Tilatte ståplasser	29 941	31 749	Sjåfører og bilmannskap	1 969	2 021
Lasteevne for gods (t.)	6 901	7 175	I verksted og garasje	209	235
			I alt	2 418	2 503

Gjengitt etter Samferdselsstatistikk 1960

Tabell 3. Passasjertrafikk og godstrafikk med rutebil i 1958 og 1959.

	I rute		Utenfor rute		I alt	
	1958	1959	1958	1959	1958	1959
<i>Passasjertrafikk</i>						
Vognkilometer	1000	156 596	161 625	12 838	13 310	169 434
Plasskilometer	Mill.	6 959,5	7 265,9	349,2	352,7	7 308,7
Passasjerer	1000	256 124	259 272	4 327	4 147	260 451
Passasjerkilometer	Mill.	2 298,3	2 370,4	211,6	209,6	2 509,9
Utnytting av transp.evn	Pct.	33,0	32,6	60,6	59,4	34,3
Gjennomsnittlig reiselengde..... Km		9,0	9,1	48,9	50,5	9,6
<i>Godstrafikk</i>						
Vognkilometer	1000	35 858	37 667	6 191	6 001	42 049
Transp.evn i tonnkm.	"	140 332	148 328	29 434	25 998	169 766
Tonn transportert	"	1 944	2 010	530	484	2 474
Netto tonnkm.	"	66 850	68 778	11 588	11 809	78 438
Utnytting av transp.evn	"	47,6	46,4	39,4	45,4	46,2
Gjennomsnittlig transp.lengde .. Km		34,4	34,2	21,9	24,4	31,7
						32,2

hadde en gjennomsnittlig lasteevne på 3,4 tonn både i 1958 og i 1959.

Personale.

I rutebilnæringen var det i 1959 sysselsatt i alt 12475 personer eller ca. 225 flere enn året før. Av de sysselsatte i 1959 hadde 9972 (om lag 140 flere enn i 1958) arbeid hele året, mens 2503 (85 flere enn i 1958) arbeidet i rutebilnæringen bare en del av året. Av alle dem som var sysselsatt i rutebilnæringen i 1959, var 9491 sjåfører og bilmannskap, 1380 administrasjons- og ekspedisjonspersonale og 1604 verksted- og garasjepersonale.

Trafikk.

Passasjertrafikken i alt (i og utenfor rute) målt i passasjerkilometer økte med 3 prosent fra 1958 til 1959. Tallet på passasjerer steg med 1 prosent. De absolutte tallene for 1959 var 2580 mill. passasjerkilometer og 263 mill. passasjerer. Av den samlede passasjertrafikk med rutebiler i 1959 utgjorde trafikken utenfor rute 8 prosent målt i passasjerkilometer og 2 prosent målt i antall passasjerer.

Godstrafikken i alt (i og utenfor rute) målt i netto tonnkilometer steg med 3 prosent fra 1958 til 1959. Målt i tonn transportert økte godsmengden med 1 prosent. De absolutte tallene for 1959 var 81 mill. netto tonnkilometer og 2,5 mill. tonn. Av den samlede godstrafikk med rutebiler i 1959 utgjorde trafikken utenfor rute 15 prosent målt i netto tonnkilometer og 19 prosent målt i tonn transportert.

Utnyttingen av transportevnen — dvs. for passasjertrafikken forholdet mellom passasjerkilometer og plasskilometer og for godstrafikken forholdet mellom transportarbeidet i netto tonnkilometer og

transportevnen i tonnkilometer — var i 1959 for den samlede passasjertrafikk 33,9 prosent og for den samlede godstrafikk 46,3 prosent. Året før var de tilsvarende tall henholdsvis 34,3 prosent og 46,2 prosent.

Den gjennomsnittlige reiselengde i passasjertrafikken (i og utenfor rute) steg fra 9,6 km i 1958 til 9,8 km i 1959. I godstrafikken (i og utenfor rute) steg den gjennomsnittlige transportlengde fra 31,7 km til 32,2 km.

Det samlede antall vognkilometer, både i passasjertrafikk og i godstrafikk og både i og utenfor rute, steg fra 212 mill. i 1958 til 219 mill. i 1959. Den gjennomsnittlige kjørelengde pr. vogn økte samtidig fra 33065 km til 33283 km. Tilhengerne og kjørelengden for disse er ved beregningen tatt med som selvstendige vogner.

Økonomiske resultater.

Rutebilforetakenes samlede inntekter steg med 14,9 mill. kr. fra 1958 til 1959 og utgjorde 334,3 mill. kr. siste år. Utgiftene steg også med 14,9 mill. kr. til 350,3 mill. kr. i 1959. Nettounderskuddet for alle foretak under ett var 16,0 mill. kr. i 1959, det samme som året før. Både overskuddet i foretak med overskudd og underskuddet i foretak med underskudd steg imidlertid med 0,5 mill. kr. til henholdsvis 5,1 mill. kr. og 21,1 mill. kr. i 1959. Av underskuddet i 1959 gjaldt 7,7 mill. kr. Oslo Sporveiers bussdrift og 2,6 mill. kr. Bergens Sporveis bussdrift.

Statstilskudd til materiell, verksteder og garasjer er regnet med blant inntektene ovenfor med et beløp på 2,3 mill. kr. i 1958 og 1,9 mill. kr. i 1959. Statsstilskudd til driften og andre tilskudd er derimot ikke inntektsført. Disse tilskudd utgjorde i alt 8,0 mill. kr. i 1958 og 8,5 mill. kr. i 1959.

Tabell 4. Økonomiske resultater av rutebildriften i 1958 og 1959.

	1958	1959		1958	1959
<i>Inntekter (1000 kr.)</i>			<i>Gj.sn. inntekter (øre)</i>		
Passasjertrafikk	246 548	256 704	Passasjerinntekt pr. passasjerkm.	9,8	9,9
Godstrafikk	58 272	62 394	Godsinntekt pr. netto tonnkm.	74,3	77,4
Andre inntekter	12 215	13 286	Inntekter i alt pr vognkm.	151,0	152,9
Tilskudd til materiell, verksteder, garasjer	2 349	1 918			
Inntekter i alt	319 384	334 302			
<i>Utgifter (1000 kr.)</i>			<i>Gj.sn. utgifter pr. vognkm. (øre)</i>		
Lønninger	128 383	136 700	Lønninger	60,7	62,5
Sosiale utgifter	12 159	14 695	Sosiale utgifter	5,7	6,7
Drivstoff	33 471	33 220	Drivstoff	15,8	15,1
Rep. og vedlikehold	37 651	37 932	Rep. og vedlikehold	17,8	17,4
Gummi	13 797	13 199	Gummi	6,5	6,0
Assur., avg., skatter	26 545	27 174	Assur., avg., skatter	12,6	12,4
Andre utgifter	34 617	37 364	Andre utgifter	16,4	17,2
Avskrivninger	48 774	50 022	Avskrivninger	23,1	22,9
Utgifter i alt	335 397	350 306	Utgifter i alt	158,6	160,2
<i>Oversk. ell. undersk. (1000 kr.)</i>			<i>Utgiftene prosentvis</i>		
Overskudd i selskaper med overskudd	4 548	5 050	Lønninger	38,3	39,0
Underskudd i selskaper med underskudd	20 561	21 054	Sosiale utgifter	3,6	4,2
Netto underskudd for alle selsk. under ett	16 013	16 004	Drivstoff	10,0	9,5
<i>Statstilskudd og andre tilsk. til driften (1000 kr.)</i>	8 006	8 541	Rep. og vedlikehold	11,2	10,8
			Gummi	4,1	3,8
			Assur., avg., skatter	7,9	7,8
			Andre utgifter	10,4	10,7
			Avskrivninger	14,5	14,2
			Utgifter i alt	100,0	100,0

Regnet i øre pr. vognkilometer steg inntektene i alt fra 151,0 øre i 1958 til 152,9 øre i 1959. Inntektene av passasjertrafikken økte samtidig fra 9,8 øre til 9,9 øre pr. passasjerkilometer og inntektene av gods-

trafikken fra 74,3 øre til 77,4 øre pr. netto tonn-kilometer.

De totale utgifter utgjorde 160,2 øre pr. vogn-kilometer i 1959 mot 158,6 øre i 1958.

Tabell 5. Vognmateriell ved utgangen av 1959.

Fylker	Motorvogner				Tilhengere	Passasjerplasser		Lasteevne for gods Tonn
	Person- vogner	Kombi- nerte vogner	Gods- vogner	I alt		Sitte- plasser	Tillatte stålapper	
Østfold	314	16	89	419	11	11 277	1 468	337
Akershus	226	3	76	305	—	8 495	573	336
Oslo	258	—	5	263	—	10 492	4 219	20
Oslo Sporveier	166	—	—	166	—	4 600	7 611	—
Hedmark	262	15	54	331	15	8 404	847	340
Oppland	236	60	202	498	30	8 310	315	1275
Buskerud	259	27	57	343	5	9 106	1 619	298
Vestfold	203	3	58	264	5	7 313	1 241	251
Telemark	203	35	47	285	3	7 455	1 260	268
Aust-Agder	118	33	29	180	10	4 645	356	178
Vest-Agder	157	55	35	247	20	6 013	842	241
Rogaland	280	25	90	395	21	9 543	2 515	467
Hordaland og Bergen ..	535	51	124	710	7	17 385	2 408	533
Bergens Sporvei	76	—	—	76	—	2 376	3 038	—
Sogn og Fjordane	117	55	59	231	12	3 657	200	411
Møre og Romsdal	329	101	124	554	33	11 238	799	841
Sør-Trøndelag	194	34	62	290	11	6 302	983	364
Nord-Trøndelag	107	45	60	212	8	3 312	244	341
Nordland	217	53	54	324	6	7 358	537	396
Troms	148	32	38	218	—	4 730	459	244
Finnmark	47	4	9	60	—	1 520	215	34
I alt	4452	647	1272	6371	197	153 531	31 749	7175

Tabell 6. Personale i 1959.

Fylker	Sysselsatt hele året					Sysselsatt en del av året				
	I admini- strasjon og ekspe- disjon	Sjåfører	Bil- mannskap ellers	I verksted og garasje	I alt	I admini- strasjon og ekspe- disjon	Sjåfører	Bil- mannskap ellers	I verksted og garasje	I alt
Østfold	64	435	17	44	560	13	64	8	15	100
Akershus	44	253	12	39	348	17	68	7	4	96
Oslo	145	448	194	165	952	—	42	65	1	108
Oslo Sporveier ..	50	399	170	119	738	—	—	—	—	—
Hedmark	56	268	2	49	375	18	83	15	14	130
Oppland	69	432	31	51	583	24	95	31	16	166
Buskerud	45	357	14	51	467	8	88	19	7	122
Vestfold	63	265	69	38	435	7	54	46	6	113
Telemark	40	267	49	54	410	18	127	81	9	235
Aust-Agder	31	160	18	35	244	—	28	10	4	42
Vest-Agder	44	264	28	31	367	11	54	6	9	80
Rogaland	47	433	23	99	602	18	111	25	16	170
Hordaland og Bergen	91	703	43	173	1010	18	237	35	33	323
Bergens Sporvei	34	148	42	67	291	—	—	—	—	—
Sogn og Fjordane	31	237	11	39	318	12	81	26	17	136
Møre og Romsdal	98	467	100	91	756	34	110	47	24	215
Sør-Trøndelag ..	41	269	10	66	386	15	86	48	15	164
Nord-Trøndelag ..	23	159	5	15	202	10	35	6	6	57
Nordland	75	345	25	83	528	13	67	22	18	120
Troms	27	236	18	43	324	5	45	13	12	75
Finnmark	15	43	1	17	76	6	29	7	9	51
I alt	1133	6588	882	1369	9972	247	1504	517	235	2503

Tabell 7. Passasjertrafikk i 1959.

Fylker	Vognkilometer		Plass-kilometer	Passasjerer	Passasjer-kilometer	Utnytting av trans-portevnen	Gjennom-snittlig reiselengde
	med egne vogner	med leide vogner					
	1000	1000	1000	1000	1000	Pct	Km
Trafikk i rute							
Østfold	11 760	1	518 257	20 484	157 247	30,3	7,7
Akershus.....	7 704	43	333 233	7 370	122 496	36,8	16,6
Oslo	12 643	2 269	890 062	32 251	348 773	39,2	10,8
Oslo Sporveier ¹	5 504	—	415 614	32 845	168 324	40,5	5,1
Hedmark	8 822	26	360 349	7 232	106 685	29,6	14,8
Oppland	7 498	27	288 069	7 086	96 913	33,6	13,7
Buskerud	9 404	31	426 239	16 167	137 797	32,3	8,5
Vestfold	7 856	1	365 832	12 656	97 814	26,7	7,7
Telemark	5 781	—	246 189	9 236	84 880	34,5	9,2
Aust-Agder.....	4 228	—	166 973	4 657	49 622	29,7	10,7
Vest-Agder	6 669	28	294 582	9 952	80 105	27,2	8,0
Rogaland	11 402	31	562 282	22 858	138 920	24,7	6,1
Hordaland og Bergen ...	18 221	39	741 633	22 443	236 966	32,0	10,6
Bergens Sporvei ¹	3 362	—	252 503	19 742	69 097	27,4	3,5
Sogn og Fjordane	3 442	56	109 180	1 491	34 129	31,3	22,9
Møre og Romsdal.....	11 574	92	431 704	10 288	142 640	33,0	13,9
Sør-Trøndelag	7 221	33	294 927	11 887	108 958	36,9	9,2
Nord-Trøndelag	2 832	—	90 397	1 716	29 861	33,0	17,4
Nordland	7 205	70	267 994	4 622	81 979	30,6	17,7
Troms	4 412	—	156 441	3 284	61 723	39,5	18,8
Finnmark	1 334	4	53 419	1 005	15 484	29,0	15,4
I alt	158 874	2 751	7 265 879	259 272	2 370 413	32,6	9,1
Trafikk utenfor rute							
Østfold	744	—	25 139	250	14 797	58,9	59,2
Akershus.....	1 243	0	46 388	266	27 313	58,9	102,7
Oslo	2 500	14	20 521	190	18 433	89,8	97,2
Oslo Sporveier
Hedmark	592	0	18 195	138	12 800	70,3	92,8
Oppland	773	7	25 670	205	15 701	61,2	76,6
Buskerud	642	—	20 630	166	14 106	68,4	85,0
Vestfold	543	—	17 797	167	12 640	71,0	75,7
Telemark	750	—	31 360	938	15 649	49,9	16,7
Aust-Agder.....	364	—	10 638	97	6 462	60,7	66,6
Vest-Agder	375	—	12 871	153	6 589	51,2	43,1
Rogaland	431	1	12 527	210	7 548	60,3	35,9
Hordaland og Bergen ...	1 002	2	28 420	468	14 637	51,5	31,3
Bergens Sporvei
Sogn og Fjordane	640	1	12 201	176	5 104	41,8	29,0
Møre og Romsdal.....	474	12	12 378	153	6 937	56,0	45,3
Sør-Trøndelag	468	—	16 419	132	6 358	38,7	48,2
Nord-Trøndelag	647	—	13 975	139	7 692	55,0	55,3
Nordland	530	—	9 487	119	5 006	52,8	42,1
Troms	444	—	13 845	145	10 426	75,3	71,9
Finnmark	109	2	4 190	35	1 351	32,2	38,6
I alt	13 271	39	352 651	4 147	209 549	59,4	50,5

¹ Tallene for trafikken i rute omfatter også trafikken utenfor rute.

Tabell 8. Godstrafikk i 1959.

Fylker	Vognkilometer		Transport- evne i tonn- kilometer	Tonn transportert	Netto tonn- kilometer	Utnytting av trans- portevnen	Gjennom- snittl. trans- portlengde
	med egne vogner	med leide vogner					
	1000	1000	1000	1000	1000	Pct.	Km
Trafikk i rute							
Østfold	2 681	13	10 929	132	4 390	40,2	33,3
Akershus.....	1 920	6	8 686	88	4 699	54,1	53,4
Oslo.....	108	5	451	5	159	35,3	31,8
Oslo Sporveier.....	—	—	—	—	—	—	—
Hedmark	1 419	—	6 019	56	2 009	33,4	35,9
Oppland	4 477	31	19 847	283	7 608	38,3	26,9
Buskerud	1 173	2	4 777	76	1 586	33,2	20,9
Vestfold	1 087	—	4 498	57	1 161	25,8	20,4
Telemark	1 553	—	5 397	89	2 497	46,3	28,1
Aust-Agder.....	925	—	2 458	71	1 343	54,6	18,9
Vest-Agder.....	1 813	5	6 497	97	2 914	44,9	30,0
Rogaland	2 025	14	7 826	164	3 850	49,2	23,5
Hordaland og Bergen	2 909	160	9 963	180	5 890	59,1	32,7
Bergens Sporvei	—	—	—	—	—	—	—
Sogn og Fjordane	1 553	307	7 266	114	4 072	56,0	35,7
Møre og Romsdal.....	5 200	59	20 860	238	11 533	55,3	48,5
Sør-Trøndelag	1 936	331	8 332	104	4 257	51,1	40,9
Nord-Trøndelag	1 621	—	6 048	79	2 346	38,8	29,7
Nordland	2 505	191	12 163	128	5 189	42,7	40,5
Troms	1 257	51	5 159	41	2 804	54,4	68,4
Finnmark	287	43	1 152	8	471	40,9	58,9
I alt	36 449	1 218	148 328	2 010	68 778	46,4	34,2
Trafikk utenfor rute							
Østfold	277	—	1 161	20	481	41,4	24,1
Akershus.....	32	—	145	1	63	43,4	63,0
Oslo.....	—	—	—	—	—	—	—
Oslo Sporveier.....	—	—	—	—	—	—	—
Hedmark	286	1	1 296	27	443	34,2	16,4
Oppland	2 469	—	11 306	173	5 032	44,5	29,1
Buskerud	436	—	1 839	28	574	31,2	20,5
Vestfold	93	—	415	10	145	34,9	14,5
Telemark	59	—	236	4	119	50,4	29,8
Aust-Agder.....	179	—	526	10	242	46,0	24,2
Vest-Agder.....	8	—	30	0	5	16,7	23,9
Rogaland	366	1	1 553	58	690	44,4	11,9
Hordaland og Bergen	302	20	1 069	52	460	43,0	8,8
Bergens Sporvei	—	—	—	—	—	—	—
Sogn og Fjordane	547	8	2 283	39	1 394	61,1	35,7
Møre og Romsdal.....	327	9	1 736	17	1 228	70,7	72,2
Sør-Trøndelag	226	—	867	18	345	39,8	19,2
Nord-Trøndelag	232	—	963	15	322	33,4	21,5
Nordland	63	—	339	9	142	41,9	15,8
Troms	46	—	178	3	106	59,6	35,3
Finnmark	14	—	56	0	18	32,1	61,8
I alt	5 962	39	25 998	484	11 809	45,4	24,4

Tabell 9. Transportytelser i alt (i og utenfor rute) i 1959.

Fylker	Vognkilometer			Passasjertransport		Godstransport	
	i passasjertrafikk	i gods-trafikk	i alt	Passasjerer	Passasjer-km	Tonn transportert	Netto tonn-km
	1000	1000	1000	1000	1000	1000	1000
Østfold	12 505	2 971	15 476	20 734	172 044	152	4 871
Akershus.....	8 990	1 958	10 948	7 636	149 809	89	4 762
Oslo	17 426	113	17 539	32 441	367 206	5	159
Oslo Sporveier.....	5 504	—	5 504	32 845	168 324	—	—
Hedmark	9 440	1 706	11 146	7 370	119 485	83	2 452
Oppland	8 305	6 977	15 282	7 291	112 614	456	12 640
Buskerud	10 077	1 611	11 688	16 333	151 903	104	2 160
Vestfold	8 400	1 180	9 580	12 823	110 454	67	1 306
Telemark	6 531	1 612	8 143	10 174	100 529	93	2 616
Aust-Agder.....	4 592	1 104	5 696	4 754	56 084	81	1 585
Vest-Agder	7 072	1 826	8 898	10 105	86 694	97	2 919
Rogaland	11 865	2 406	14 271	23 068	146 468	222	4 540
Hordaland og Bergen ...	19 264	3 391	22 655	22 911	251 603	232	6 350
Bergens Sporvei	3 362	—	3 362	19 742	69 097	—	—
Sogn og Fjordane	4 139	2 415	6 554	1 667	39 233	153	5 466
Møre og Romsdal.....	12 152	5 595	17 747	10 441	149 577	255	12 761
Sør-Trøndelag	7 722	2 493	10 215	12 019	115 316	122	4 602
Nord-Trøndelag	3 479	1 853	5 332	1 855	37 553	94	2 668
Nordland	7 805	2 759	10 564	4 741	86 985	137	5 331
Troms	4 856	1 354	6 210	3 429	72 149	44	2 910
Finnmark	1 449	344	1 793	10 40	16 835	8	489
I alt	174 935	43 668	218 603	263 419	2 579 962	2 494	80 587

Tabell 10. Driftsresultater (ekskl. tilskudd til driften) og gjennomsnittsinntekter i 1959.

Fylker	Overskudd i selskaper med overskudd	Underskudd i selskaper med underskudd	Netto overskudd for alle selskaper	Inntekt av passasjertransport		Inntekt av godstransport		Inntekter i alt ¹ pr vogn-km
				i alt	pr passasjer-km	i alt	pr netto tonn-km	
	1000 kr	1000 kr	1000 kr	1000 kr	Øre	1000 kr	Øre	Øre
Østfold	1101	531	570	16 489	9,6	3 222	66,1	132,2
Akershus	337	75	262	11 797	7,9	2 534	53,2	136,2
Oslo	230	43	187	31 456	8,6	412	259,1	196,2
Oslo Sporveier	—	7 669	— 7 669	14 910	8,9	—	—	276,4
Hedmark	51	287	— 236	11 351	9,5	2 257	92,0	127,8
Oppland	356	527	— 171	11 902	10,6	8 715	68,9	140,8
Buskerud	359	558	— 199	13 550	8,9	2 191	101,4	142,4
Vestfold	558	234	324	11 495	10,4	1 772	135,7	141,7
Telemark	205	544	— 339	10 758	10,7	2 365	90,4	167,7
Aust-Agder	185	183	2	5 881	10,5	1 836	115,8	143,0
Vest-Agder	365	170	195	8 529	9,8	3 042	104,2	137,1
Rogaland	211	491	— 280	15 122	10,3	3 566	78,5	133,9
Hordaland og Bergen ...	155	1 215	— 1 060	26 886	10,7	5 499	86,6	148,7
Bergens Sporvei ...	—	2 568	— 2 568	8 644	12,5	—	—	259,5
Sogn og Fjordane	9	1 048	— 1 039	5 109	13,0	3 283	60,1	143,4
Møre og Romsdal	196	780	— 584	15 615	10,4	8 734	68,4	143,5
Sør-Trøndelag	135	204	— 69	11 252	9,8	3 434	74,6	150,6
Nord-Trøndelag	137	375	— 238	3 745	10,0	2 629	98,5	126,8
Nordland	224	2 345	— 2 121	11 502	13,2	4 287	80,4	156,6
Troms	197	769	— 572	8 174	11,3	2 148	73,8	176,2
Finnmark	39	438	— 399	2 537	15,1	468	95,7	185,6
I alt	5 050	21 054	— 16 004	256 704	9,9	62 394	77,4	152,9

¹ Eksklusive tilskudd til driften.

Tabell 11. Driftsregnskap. Inntekter og tilskudd i 1959. 1000 kr.

Fylke	Passasjertransp. i rute			Passasjer- transp. utenfor route	Godstransport i rute			Gods- transp. utenfor route	Assis- stanse- kjøring	Post- føring	Snø- brøyt- ing	Tilskudd til materiell		Tilsk. til verk- sted og garasje		Av- savns- godt- gjørelse	Erstat- ningfor vogn- skade m.v.	Andre inn- tekter	I alt	Tilskudd til driften		
	Vanlige bill.	Rabatt kort	Skole- barn- kjøring		Med gods- route	Med per- son- route	Melke- trans- port					fra staten	fra fylkeog komm.	fra staten	fra fylkeog komm.				51	14		
Østfold	11 804	2 646	673	1 366	881	193	1 837	311	46	103	1	—	—	—	—	6	51	534	20 452	51	14	
Akershus	6 533	2 505	805	1 954	1 357	61	1 100	16	277	23	—	—	—	—	—	3	12	269	14 915	—	—	
Oslo	22 323	7 840	115	1 178	201	133	78	—	2166	—	—	—	—	—	—	21	46	302	34 403	—	—	
Oslo Sporveier .	7 230	7 455	—	225	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	302	15 212	—	—	
Hedmark	7 582	1 284	1 491	994	870	506	609	272	1	198	49	85	—	—	—	1	20	278	14 240	215	—	
Oppland	8 218	936	1 449	1 299	3 314	110	2 870	2 421	26	197	130	223	—	—	—	1	15	308	21 517	49	—	
Buskerud	10 341	1 729	477	1 003	738	200	759	494	320	199	33	16	3	—	—	8	39	279	16 638	44	—	
Vestfold	8 932	1 293	346	924	650	232	772	118	2	74	10	—	—	—	—	7	43	172	13 575	—	—	
Telemark	7 087	2 452	318	901	1 213	248	826	78	36	240	—	34	—	—	—	11	113	101	13 658	345	—	
Aust-Agder	5 048	119	256	458	1 020	126	520	170	28	130	27	71	—	—	—	1	82	91	8 147	140	3	
Vest-Agder	6 879	994	77	579	1 888	141	1 008	5	—	249	—	80	—	—	—	10	34	32	220	12 196	112	—
Rogaland	10 116	4 033	372	601	1 160	124	1 864	418	7	105	45	34	—	—	—	8	40	180	19 107	164	—	
Hordaland og Bergen	18 422	6 406	517	1 541	3 248	246	1 667	338	83	269	24	201	—	6	—	2	37	691	33 698	901	—	
Bergens Sporvei	4 790	3 743	92	19	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	2	6	71	8 723	—	—	
Sogn og Fjordane	3 792	100	482	735	1 277	22	1 346	638	162	209	72	166	—	—	—	1	8	391	9 401	1 317	—	
Møre og Romsdal....	12 499	1 563	932	621	5 345	356	2 707	326	58	379	21	290	—	10	—	2	44	311	25 464	244	11	
Sør-Trøndelag ..	7 161	2 897	578	616	1 369	66	1 753	246	201	180	9	52	—	—	—	0	8	248	15 384	217	37	
Nord-Trøndelag	2 193	165	706	681	655	59	1 689	226	19	132	7	58	—	—	—	0	2	167	6 759	42	33	
Nordland	8 178	862	1 864	598	2 347	310	1 544	86	—	270	13	295	—	—	—	0	49	126	16 542	2 845	12	
Troms	5 618	240	1 427	889	547	230	1 252	119	12	205	13	222	—	—	—	2	47	121	10 944	1 092	3	
Finnmark.....	1 985	143	138	271	233	38	185	12	—	98	6	62	—	—	—	5	5	146	3 327	629	21	
I alt	176 731	49 405	13 115	17 453	28 313	3401	24 386	6294	3444	3260	460	1889	3	16	10	115	699	5308	334 302	8 407	134	

Tabell 12. Driftsregnskap. Utgifter i 1959. 1000 kr.

Fylke	Lønn til			Drivstoffer			Reparasjoner og vedlikehold	Gummi	Assuranser	Av-gifter	Skatter	Adm-inistrasjon (ekskl. lønn)	Renter	Leie av vogner	Ferje-, bru- og bom-penger	Andre utgifter	Avskrivninger			I alt	
	admi-nistrasjon og drifts-ledelse	sjåfører og bil-mann-skap	verk-sted og garasje-pers.	Sosiale utgifter	Bensin	Diesel-olje											Byg-ninger	Vogn-parken	Maski-nner og verk-tøy		
Østfold	927	6 137	592	582	623	1 453	219	2045	757	459	1 321	194	380	339	68	384	616	121	2 574	91	19 882
Akershus	671	4 417	467	278	293	1 181	199	1 639	648	344	1 017	37	394	223	92	1	375	67	2 300	10	14 653
Oslo	663	10 436	634	592	45	1 724	246	5 970	1 151	695	1 348	223	2 451	414	2 961	—	833	55	3 720	55	34 216
Oslo Sporveier .	931	7 589	2 390	4 572	1 184	321	—	1 052	258	90	898	—	252	961	—	—	1 381	—	1 524	478	22 881
Hedmark	1 092	3 988	762	333	412	992	158	1 859	568	235	944	17	411	332	76	9	270	85	1 910	23	14 476
Oppland	1 346	6 047	734	497	853	1 832	193	2 515	893	335	1 350	136	707	269	258	31	393	230	3 006	63	21 688
Buskerud	841	4 827	719	472	443	1 186	219	2 121	709	339	1 010	197	433	287	99	5	380	87	2 456	7	16 837
Vestfold	842	4 339	606	468	305	891	119	1 249	606	238	802	121	324	216	77	38	279	63	1 655	13	13 251
Telemark	530	4 555	662	498	328	913	132	1 484	612	306	841	93	319	219	79	60	213	158	1 971	24	13 997
Aust-Agder	407	2 446	422	163	229	489	93	652	350	150	525	260	205	136	50	7	186	53	1 312	10	8 145
Vest-Agder	633	3 691	443	287	325	857	130	1 130	598	261	709	25	282	251	48	38	212	91	1 955	35	12 001
Rogaland	790	5 848	1 541	614	697	1 162	185	1 981	865	373	1 008	77	227	335	68	190	786	70	2 532	38	19 387
Hordaland og Bergen	1 384	9 973	2 404	1 225	1 062	1 793	290	3 302	1 407	790	1 987	120	1 440	718	205	877	895	151	4 695	40	34 758
Bergens Sporvei	724	2 956	1 017	1 220	1 184	227	40	953	352	151	395	—	60	339	—	72	914	480	1 172	35	11 291
Sogn og Fjordane	462	3 043	501	495	589	513	113	892	330	142	421	16	352	271	307	144	189	144	1 461	55	10 440
Møre og Romsdal....	1 585	6 990	1 104	678	788	1 702	268	2 832	1 098	561	1 323	128	756	618	274	704	614	249	3 708	68	26 048
Sør-Trøndelag ..	737	4 284	927	458	631	853	168	1 618	609	291	757	100	662	387	371	19	549	127	1 881	24	15 453
Nord-Trøndelag	288	2 111	124	238	604	380	95	622	186	145	327	79	162	154	43	13	93	122	1 205	6	6 997
Nordland	1 133	4 610	1 119	534	503	1 034	245	2 105	666	388	934	34	739	479	480	480	450	165	2 509	56	18 663
Troms	385	2 812	755	422	309	697	146	1 523	418	240	588	58	521	183	114	203	161	128	1 811	42	11 516
Finnmark.....	240	789	278	69	86	219	50	388	118	45	170	6	176	70	131	24	21	272	556	18	3 726
I alt	16 611	101 888	18 201	14 695	9 493	20 419	3 308	37 932	13 199	6 578	18 675	1921	11 253	7201	5 801	3299	9 810	2918	45 913	1191	350 306

¹ Elektrisk kraft.

Tabell 13. Utgiftene i 1959 i øre pr vognkilometer og prosentvis etter utgiftsarter.

Fylke	Lønn til			Drivstoffer			Reparasjoner og vedlikehold	Gummi	Assuranser	Avgifter	Skatter	Administrasjon (ekskl. lønn)	Renter	Leie av vogner	Ferje-, bru- og bompenge	Andre utgifter	Avskrivninger			I alt	
	admin. og driftsledelse	sjåfører og bilmannskap	verksteds- og garasjepers.	Sosiale utgifter	Bensin	Dieselolje	Smæreolje										Bygninger	Vognparken	Maskiner og verktøy		
I øre pr vognkilometer																					
Østfold	6,0	39,7	3,8	3,8	4,0	9,4	1,4	13,2	4,9	3,0	8,5	1,2	2,5	2,2	0,4	2,5	4,0	0,8	16,6	0,6	128,5
Akershus	6,1	40,4	4,3	2,5	2,7	10,8	1,8	15,0	5,9	3,2	9,3	0,3	3,6	2,0	0,8	—	3,4	0,6	21,0	0,1	133,8
Oslo	3,8	59,5	3,6	3,4	0,2	9,8	1,4	34,0	6,6	4,0	7,7	1,3	14,0	2,4	16,9	—	4,7	0,3	21,2	0,3	195,1
Oslo Sporveier	16,9	137,9	43,4	83,1	13,3	5,8	—	19,1	4,7	1,6	16,3	—	4,6	17,5	—	—	25,1	—	27,7	8,7	415,7
Hedmark	9,8	35,8	6,8	3,0	3,7	8,9	1,4	16,7	5,1	2,1	8,5	0,1	3,7	3,0	0,7	0,1	2,4	0,8	17,1	0,2	129,9
Oppland	8,8	39,6	4,8	3,2	5,6	12,0	1,3	16,4	5,8	2,2	8,8	0,9	4,6	1,8	1,7	0,2	2,6	1,5	19,7	0,4	141,9
Buskerud	7,2	41,3	6,2	4,0	3,8	10,2	1,9	18,1	6,1	2,9	8,6	1,7	3,7	2,5	0,8	—	3,3	0,7	21,0	0,1	144,1
Vestfold	8,8	45,3	6,3	4,9	3,2	9,3	1,2	13,0	6,3	2,5	8,4	1,3	3,4	2,2	0,8	0,4	2,9	0,7	17,3	0,1	138,3
Telemark	6,5	56,0	8,1	6,1	4,0	11,2	1,6	18,2	7,5	3,8	10,3	1,2	3,9	2,7	1,0	0,7	2,6	2,0	24,2	0,3	171,9
Aust-Agder	7,1	42,9	7,4	2,9	4,0	8,6	1,6	11,5	6,2	2,6	9,2	4,6	3,6	2,4	0,9	0,1	3,3	0,9	23,0	0,2	143,0
Vest-Agder	7,1	41,5	5,0	3,2	3,7	9,6	1,5	12,7	6,7	2,9	8,0	0,3	3,2	2,8	0,5	0,4	2,4	1,0	22,0	0,4	134,9
Rogaland	5,5	41,0	10,8	4,3	4,9	8,1	1,3	13,9	6,1	2,6	7,1	0,5	1,6	2,3	0,5	1,3	5,5	0,5	17,7	0,3	135,8
Hordaland og Bergen	6,1	44,0	10,6	5,4	4,7	7,9	1,3	14,6	6,2	3,5	8,8	0,5	6,3	3,2	0,9	3,9	3,9	0,7	20,7	0,2	153,4
Bergens Sporvei	21,5	87,9	30,2	36,3	15,5	6,8	1,2	28,3	10,5	4,5	11,7	—	1,8	10,1	—	2,1	27,2	14,3	34,9	1,0	335,8
Sogn og Fjord..	7,1	46,4	7,7	7,6	9,0	7,8	1,7	13,6	5,0	2,2	6,4	0,2	5,4	4,1	4,7	2,2	2,9	2,2	22,3	0,8	159,3
Møre og Romsd..	8,9	39,4	6,2	3,8	4,4	9,6	1,5	16,0	6,2	3,2	7,4	0,7	4,3	3,5	4,0	3,5	1,4	20,9	0,4	146,8	
Sør-Trøndelag	7,2	41,9	9,1	4,5	6,2	8,4	1,6	15,8	6,0	2,9	7,4	1,0	6,5	3,8	3,6	0,2	5,4	1,2	18,4	0,2	151,3
Nord-Trøndelag	5,4	39,6	2,3	4,5	11,3	7,1	1,8	11,7	3,5	2,7	6,1	1,5	3,0	2,9	0,8	0,2	1,8	2,3	22,6	0,1	131,2
Nordland	10,7	43,6	10,6	5,1	4,8	9,8	2,3	19,9	6,3	3,7	8,9	0,3	7,0	4,5	4,5	4,3	1,6	23,8	0,5	176,7	
Troms	6,2	45,3	12,1	6,8	5,0	11,2	2,3	24,5	6,7	3,9	9,5	0,9	8,4	2,9	1,8	3,3	2,6	2,1	29,2	0,7	185,4
Finnmark	13,4	44,0	15,5	3,9	4,8	12,2	2,8	21,6	6,6	2,5	9,5	0,3	9,8	3,9	7,3	1,3	15,2	31,0	1,0	207,8	
I alt	7,6	46,6	8,3	6,7	4,3	9,3	1,5	17,4	6,0	3,0	8,5	0,9	5,2	3,3	2,7	1,5	4,5	1,3	21,0	0,6	160,2
Prosentvis etter utgiftsarter																					
Østfold	4,7	30,9	3,0	2,9	3,1	7,3	1,1	10,3	3,8	2,3	6,6	1,0	1,9	1,7	0,3	1,9	3,1	0,6	13,0	0,5	100,0
Akershus	4,6	30,1	3,2	1,9	2,0	8,1	1,4	11,2	4,4	2,3	6,9	0,2	2,7	1,5	0,6	—	2,6	0,5	15,7	0,1	100,0
Oslo	1,9	30,5	1,9	1,7	0,1	5,0	0,7	17,4	3,4	2,0	3,9	0,7	7,2	1,2	8,7	—	2,4	0,2	10,9	0,2	100,0
Oslo Sporveier	4,1	33,2	10,4	20,0	1,0	1,4	—	4,6	1,1	0,4	3,9	—	1,1	4,2	—	6,0	—	6,7	2,1	100,0	
Hedmark	7,5	27,6	5,3	2,3	2,8	6,9	1,1	12,8	3,9	1,6	6,5	0,1	2,8	2,3	0,5	0,1	1,9	0,6	13,2	0,2	100,0
Oppland	6,2	27,9	3,4	2,3	3,9	8,5	0,9	11,6	4,1	1,5	6,2	0,6	3,3	1,2	1,2	0,1	1,8	1,1	13,9	0,3	100,0
Buskerud	5,0	28,7	4,3	2,8	2,6	7,0	1,3	12,6	4,2	2,0	6,0	1,2	2,6	1,7	0,6	—	2,3	0,5	14,6	—	100,0
Vestfold	6,4	32,7	4,6	3,5	2,3	6,7	0,9	9,4	4,6	1,8	6,1	0,9	2,4	1,6	0,6	0,3	2,1	0,5	12,5	0,1	100,0
Telemark	3,8	32,5	4,7	3,6	2,3	6,5	0,9	10,6	4,4	2,2	6,0	0,7	2,3	1,6	0,6	0,4	1,5	1,1	14,1	0,2	100,0
Aust-Agder	5,0	30,0	5,2	2,0	2,8	6,0	1,1	8,0	4,3	1,8	6,5	3,2	2,5	1,7	0,6	0,1	2,3	0,7	16,1	0,1	100,0
Vest-Agder	5,3	30,7	3,7	2,4	2,7	7,1	1,1	9,4	5,0	2,2	5,9	0,2	2,3	2,1	0,4	0,3	1,8	0,8	16,3	0,3	100,0
Rogaland	4,1	30,2	7,9	3,2	3,6	6,0	0,9	10,2	4,5	1,9	5,2	0,4	1,2	1,7	0,3	1,0	4,0	0,4	13,1	0,2	100,0
Hordaland og Bergen	4,0	28,7	6,9	3,5	3,1	5,2	0,8	9,5	4,1	2,3	5,7	0,3	4,1	2,1	0,6	2,5	2,6	0,4	13,5	0,1	100,0
Bergens Sporvei	6,4	26,2	9,0	10,8	1,6	2,0	0,4	8,5	3,1	1,3	3,5	—	0,5	3,0	—	0,6	8,1	4,3	10,4	0,3	100,0
Sogn og Fjord..	4,4	29,2	4,8	4,7	5,6	4,9	1,1	8,5	3,2	1,4	4,0	0,2	3,4	2,6	2,9	1,4	1,8	1,4	14,0	0,5	100,0
Møre og Romsd..	6,1	26,8	4,2	2,6	3,0	6,5	1,0	10,9	4,2	2,2	5,1	0,5	2,9	2,4	1,0	2,7	2,6	1,0	14,2	0,3	100,0
Sør-Trøndelag	4,8	27,7	6,0	3,0	4,1	5,5	1,1	10,5	3,9	1,9	4,9	0,6	4,3	2,5	2,4	0,1	3,5	0,8	12,2	0,2	100,0
Nord-Trøndelag	4,1	30,2	1,8	3,4	8,6	5,4	1,4	8,9	2,7	2,1	4,7	1,1	2,3	2,2	0,6	0,2	1,3	1,7	17,2	0,1	100,0
Nordland	6,1	24,7	6,0	2,8	2,7	5,5	1,3	11,3	3,6	2,1	5,0	0,2	3,9	2,6	2,6	2,4	0,9	13,4	0,3	100,0	
Troms	3,3	24,4	6,6	3,7	2,7	6,0	1,3	13,2	3,6	2,1	5,1	0,5	4,5	1,6	1,0	1,8	1,4	1,1	15,7	0,4	100,0
Finnmark.....	6,4	21,2	7,5	1,8	2,3	5,9	1,3	10,4	3,2	1,2	4,6	0,2	4,7	1,9	3,5	0,6	0,6	7,3	14,9	0,5	100,0
I alt	4,7	29,1	5,2	4,2	2,7	5,8	1,0	10,8	3,8	1,9	5,3	0,6	3,2	2,1	1,7	0,9	2,8	0,8	13,1	0,3	100,0

Muligheter for kontroll av eksosgass

Sivilingeniør Arnulf Ingulstad

DK 621.06.001.4 : 613.63 + 656.1

Det har i de siste årene vært rettet en rekke forespørsler til myndighetene angående generende eksosgass fra dieselsbusser og diesellastebiler og med krav om tiltak som kan stanse eller redusere denne plagen. Før en ser på hva som kan gjøres hos oss i denne forbindelse, synes det riktigst først å bli klar over hvilke ulemper eksosgassen medfører i trafikken, deretter se nærmere på årsakene til den svarte eksosgassen og til sist se på hvordan en har angrepet dette problemet i andre land.

Når det i den senere tid har vært snakket så meget om eksosplagen fra biler skyldes dette først og fremst den økende trafikkettethet. Eksosplagen kan betraktes fra 2 sider, en medisinsk og en trafikkteknisk. Det som i første rekke er skadelig i eksosgassen er som kjent den farge- og lukt frie kulloksyden, CO, som er meget giftig. Her er det av stor interesse å se på sammensetningen av eksosgassen fra dieselmotoren og fra bensinmotoren. Tallene i tabellen angir bestanddelene av CO i eksosgassen i volumprosent for de 2 motortyper ved forskjellig turtall og ytleser.

Tomgang	Full innsprøyting					
	1/2 norm. turtall		normalt turtall			
B. M.	D. M.	B. M.	D. M.	B. M.	D. M.	
Vol.-% CO	10	0,2	3-5,5	0,1	0,2-1,4	0,1

Som det fremgår av tabellen er det overveiende bensinmotoren som avgir den giftige CO. Videre ser en at CO-innholdet for bensinmotoren varierer meget med driftstilstanden, fra ca 10 volumprosent ved tomgang til ca 1 volumprosent ved full ytelse og normalt turtall. Dieselmotoren gir et langt mindre CO-innhold på ca 0,1 volumprosent ved nær sagt alle driftstilstander. Forklaringen ligger her i at bensinmotoren ved tomgang og ved lavt turtall arbeider med luftunderskudd. Eksosgassen inneholder derfor større mengder uforbrente bestanddeler. Dieselmotoren arbeider fra tomgang til full last med luftoverskudd. Eksosgassen inneholder derfor bare spor av uforbrent dieselolje.

Teoretisk skulle man få eliminert kulloksyden ved å sikre seg en fullstendig forbrenning inne i

motoren. En kan imidlertid være forvisset om at det rundt omkring i verden arbeides meget intenst med å oppnå en mer fullstendig forbrenning ved de forskjellige driftstilstander, men at en videre utvikling her støter på store vanskeligheter. En kan selvfølgelig tenke seg muligheten av å fullføre den ufullstendige forbrenningen inne i motoren i en etterbrenner plassert på eksosrøret, eller la eksosgassen med den farlige kulloksyden reagere kjemisk med ett eller annet stoff, eksempelvis oppvarmet sodiumhydroksyd før den slipper ut i fri luft. Men å la eksosgassen gjennomgå en slik prosess vil bli vel dyrt i forhold til det som oppnås.

Av det som er angitt ovenfor skulle en anta at det i første rekke var eksosgassen fra bensinmotoren som burde underkastes kontroll.

Imidlertid inneholder dieseleksosen blant annet svoveldioksyd, svoveltrioksyd, nitrose gasser (blanding av NO og NO₂), aldehyder, 3,4 benspyren, fenoler og sot. De første bestanddelene virker irriterende og er skadelige for øynene og åndedretningsorganene. De nitrose gassene er fastslått å være farlige lungegifter og er meget skadelige hvis de forekommer i større mengder. I hvilken grad de øvrige bestanddeler har skadelig innflytelse på den menneskelige organisme er gjenstand for diskusjon. Enkelte kreftforskere hevder at 3,4 benspyren kan være årsak til lungekreft.

Selv om dieseleksosen fremviser atskillig lavere CO-mengder enn bensineksosen er det klart at den p. g. a. de bestanddelerne som er nevnt ovenfor, er direkte farlig når den finnes i større koncentrasjoner.

At koncentrasjonen i luften av kulloksyd og andre skadelige bestanddeler fra motorkjøretøy er så høy at den representerer noe medisinsk problem i de større byer er kanskje noe tvilsomt, men de forskjellige lands helsemyndigheter betrakter utviklingen her med stadig større oppmerksamhet.

Fra et trafikkteknisk synspunkt er det i første rekke den svarte eksosgassen fra dieselmotoren som skaper problemer. Eksosgassen fra diesekjøretøy kan i enkelte tilfelle være direkte sikt hindrende for andre kjøretoyer og for de gående kan lukt og syn generes sterkt og i verste tilfelle

kan klær bli skitnet til. Eksosgassen gir også vegdekket på utsatte steder et sleipt belegg, som reduserer bremseeffekten i betydelig grad.

At eksosgassen er svart skyldes dannelsen av sot som også fremkommer som følge av en delvis oksydasjon av brennstoffmolekylene, og at den innsgude luften med surstoffet ikke strekker til for en fullstendig oksydasjon av de kullstoffrike produkter som oppstår i løpet av forbrenningen. En må stille seg følgende 2 spørsmål:

Finnes det noen sammenheng mellom mørk eksosgass fra en dieselmotor og motorens turtall og belastning? — og

Er mørk eksosgass et problem som utelukkende knytter seg til eldre dieselmotorer som følge av slitasje?

Hva det første spørsmålet angår kan en slå fast at det er nøyne samsvar mellom røktall, dvs. sotinnholdet av gassen og en motors ytelse. Sotinnholdet vil øke med tiltagende motorytelse, først langsomt, deretter meget raskt når en nærmer seg motorens maksimale ytelse. Maksimalytelsen med et dertil svarende røktall for en motor garanteres fra fabrikkene og innstilles med plomberte stillskruer som begrenser maksimal brennoljemengde. Maksimalytelsen er i første rekke diktert ut fra hensynet til motortemperatur og slitasje. Økes brennoljemengden ut over det som er angitt fra fabrikken, vil motoren fremvise en noe større ytelse, men dette vil kunne føre til ødeleggelse eller sterkt nedsatt levetid. Av dette vil fremgå at så lenge en godt konstruert dieselmotor er i god stand og innsprøytingssystemet i orden og innstilt etter motorfabrikvens forskrifter, vil en ikke kunne overbelaste motoren slik at generende svart eksosgass oppstår så lenge en befinner seg noenlunde i nærheten av motorens normale turtall.

Den generende lukten fra eksosgassen skriver seg i første rekke fra brennoljens svovelinnhold som for vanlige dieseloljer ligger på 1—0,6 vektprosent. Kunne oljeselskapene ved brennoljefremstillingen få presset svovelinnholdet ytterligere ned ville dette vært ønskelig.

I lastebiler og busser vil en relativt sjeldent ha behov for maksimal ytelse så lenge motorene er nye. For eldre motorer med slitte og dårlig justerte ventiler, koks og sot i forbrenningsrommet, unøyaktig oljelevering og innsprøyting på grunn av sot i brennoljesystemet og på dysene, nedsatt kompresjon på grunn av slitte foringer og tilbedede stempelringer, vil dette forårsake en utilstrekkelig blanding av luft og brennolje og øke sotdannelsen i eksosgassen. Samtidig vil ytelsen gå ned. En bileyer kan i dette tilfelle kompensere ytelsesreduksjonen ved hjelp av øket oljelevering, eksem-

pelvis ved å kjøre med innkoblet kaldstartknapp eller ved å forandre den plomberte innstillingen av oljepumpen, noe som ytterligere begunstiger sotdannelsen.

For å fastlegge eksosgassens innhold av sotpartikler benyttes en såkalt røkteller eller røktester. Det er utviklet flere typer røktellere, de mest kjente av Saurer og Volvo fabrikkene. Begge typer er beregnet for bruk i prøvestasjoner og er derfor store og uhåndterlige. Videre er begge apparater på grunn av sin konstruksjon befeftet med feilkilder som vanskeliggjør entydige avlesninger. I løpet av de siste årene har imidlertid Bosch-fabrikkene utviklet en røkteller hvor feilkildene fra Volvo- og Saurer-apparatene meget nært er eliminert. Apparatet er beregnet til bruk såvel i prøvestasjoner som på lastebiler og busser under fart.

Bosch-røkteller består av 2 hoveddeler, 1 dose-ringspumpe og 1 måleapparat. Pumpen monteres på motorens eksosrør med en enkel klemmeanordning. Fra pumpens sugeside føres en kort slange inn i eksosrøret og plaseres i gasstrømmen. Fra den andre enden av pumpen går en ca 5 m lang slange til en gummiballong som kan tas med inn i bilens førerhus. Pumpestemplet er fjærbelastet og utstyrt med en pneumatisk utløsermekanisme.

Skal en foreta en undersøkelse av eksosgassen trykkes pumpestemplet ned mot bunnen av pumpe-sylinderen hvor det klemmes fast. Når motoren har fått den ønskede driftstilstand kan man ved å klemme på gummiballongen pneumatisk utløse pumpestemplet som drives bakover av en fjær. Derved suges et bestemt volum av eksosgassen inn i pumpen. Under innsugingen må gassen passere et utskiftbart filter. Dette absorberer sotpartiklene og svertes i avhengighet av eksogassens urenhetsgrad.

For å bedømme filterets svertningsgrad plaseres dette foran en fotoelektrisk celle i måleapparatet. Her sendes lyset fra en lampe inn mot det svertede filter. Den lysmengde som ikke absorberes blir reflektert på et ringformet fotoelement og forårsaker en strøm hvis styrke er avhengig av filterets svertningsgrad. Denne strømstyrke avleses på et mikroampèremeter med en skala inndelt fra 0—100. Et helt sort filter gir et utslag på 100, dvs. røktall 100, et helt hvitt filter gir utslag 0, dvs. røktall 0.

Som det fremgår foran behøver man ikke ta med seg selve måleapparatet om man ønsker å undersøke en bilmotors røktall under kjøring. De svertede filterskiver kan oppbevares for en senere bedømmelse. Ett måleapparat er derfor tilstrekkelig for flere pumpesett.

For å kunne gi bil- og busseiere pålegg om når

en motor har generende mørk avgass er det nødvendig med bestemte normer, dvs. fastleggelse av et maksimalt tillatt røktall og angi under hvilke forhold dette skal måles. Røktallet som tilsvarer maksimaltelsen motorfabrikkene garanterer sine motorer for ligger på ca 60. Eksosgass med et slikt røktall kan ikke sies å være generende. Finnland som benytter Bosch-apparatet for kontroll av avgass, har foreløpig fastsatt maksimalt røktall til 70. Dette synes rimelig, idet en jo i første rekke er ute etter biler som virkelig er en plage i trafikken. For å kunne føre en 100 % effektiv kontroll med dieselkjøretøyene burde alle bilsakkyndigstasjoner utstyres med en røkteller. Dette kan vanskelig la seg gjøre. Et komplett sett er temmelig kostbart.

En annen mulighet vil være å forsyne de bilsakkyndige med pumpesett og i stedet for fotocelleapparatet trykke fargeskalaer som de svertede filtrene kan sammenlignes med. Dette er blitt praktisert i Finnland. En tredje mulighet som blir brukt i Amerika er å opppta film eller bilder av avgassen fra biler med maksimalt tillatt røktall. Dette vil bli en noe delikat fotooppgave, men skulle likevel kunne la seg gjennomføre, og det er ingen tvil om at slike bilder tatt mot noe forskjellig bakgrunn og i forskjellig vær burde tjene som en god støtte for de bilsakkyndige under vurderingen av avgass.

Den aller beste løsningen gir kanskje en kombinasjon av de 3 angitte muligheter. Samtlige bilsakkyndige utslettes med foldere med karakteristiske bilder av avgass. I byer hvor røkgassen fra dieselmotorene representerer en direkte plage stasjoneres så komplette røktellersett, eventuelt med pumpesett og fargeskalaer.

I og med utviklingen av Bosch-apparatet som allerede er under utprøving hos enkelte bilsakkyndige, skulle en i nærmeste fremtid kunne komme frem til forskrifter og et kontrollsysteem som kan sette de bilsakkyndige i stand til i meget høy grad å eliminere eksosplagen.

Nye ferjer i riksvegnettet.

Forrige år ble det i riksvegnettet satt inn to store nye ferjer som hadde en noe annen baugkonstruksjon enn vanlig. Ferjeposten kan nemlig løftes hydraulisk.

Den ene ferja er «Jæggevarre» som eies av Kjell Bjørklid. Den er bygd av stål ved Kaarbøs mek. Verksted i Harstad til klasse I A i Det norske Veritas. Største lengde 43,30 m. Lengde av bildekk 41,6 m, største bredde 10,8 m og dypgående 3,20 m. Kapasitet 28—35 biler og sertifikat for 250 passasjerer. Brutto registertonn 363. Toppfart 24 km/t.

Av andre detaljer ved utstyret kan nevnes:

Under dekk er innredning for besetningen, og salong

for ca 100 personer, med moderne kafeteria-anlegg og ellers smakfullt utført. Brodekket er innkledd og har tak av glassfiberplast med store vinduer på sidene. Bord og stoler med sitteplass for ca 100 personer. Her er også plassert en serverings- og souvenirkiosk med elektrisk heis ned til brysse og anretning. Ferja har Decca radar, Arkas selvstyreanlegg og Stentor telefonisender med kommando- og høytaleranlegg til dekk, salong og lugarer. All manøvrering skjer fra broen. Hydrauliske ankervinsjer og forhalingscapstan.

Hovedmotoren er en turboladet Wichmann-diesel, type 7 ACAT på 875 hk ved 350 o/m og med hydraulisk manøvrert propell. To Scania Vabis hjelptomotorer på ca 80 hk hver, med hver sin generator på ca 50 kVA sørger for kraft og belysning. Sentralvarmeanlegg fra en 4 m² AMA kjel skaffer varme og varmt vann til hele ferja. Friskluftanlegget fra A/S Norske Viftefabrik skaffer frisk, kald og varm luft til alle rom under dekk. Ferja har trimmetanker i for- og akterenden som via et pumpearrangement kan fylles eller tømmes etter som man vil ha ferja trimmet forover eller akterover.

Av den tekniske beskrivelse av løftearrangement for baugporten kan nevnes:

Baugporten er utført av stålplater og veier ca 3 tonn. Løftingen foregår ved hjelp av 2 stk. enkeltvirkende teleskopsylinder som drives fra 2 stk. 7,5 hk elektriske pumpeaggregater.

Pumpeaggregatene er arrangert slik at begge kan brukes samtidig, eller de kan brukes enkeltvis. Når man bruker begge pumpeaggregatene samtidig vil løftetiden på baugporten bli ca $\frac{1}{2}$ minutt, og med bare ett pumpeaggregat ca 1 minutt. All manøvrering av baugporten foregår fra broen ved hjelp av 2 stk. 4-veis elektroventiler.

For å oppnå størst mulig sikkerhet er det på hver av løftesyldrene montert en sperreblokk. Hvis det f.eks. skulle oppstå brudd på rørledning eller slange mellom pumpeaggregatene og løftesyldrene, vil ikke baugporten falle ned, men bli stående i den stilling den var da bruddet oppsto.

Ferja ble døpt av sekretær Eva Zernin i Vegdirektoratet. Den ble satt inn i ferjesambandet over Lyngenfjorden i Troms forrige sommer. Eieren har opplyst at fartøyet har vist seg å være en ypperlig sjøbåt som det er en fornøyelse å være ombord i selv når det er dårlig vær, og bilene får en ganske annen beskyttelse mot sjøsprøyt ved denne ferjekonstruksjon enn i de fleste andre vanlige ferjetyper.

Den andre nye ferja med lignende baugport er «Hinnøy» som eies av Kristian Ravn. Den er bygd av stål ved Bodø Skipsverft og Mek. Verksted. Største lengde er 45 m, største bredde 10 m og dypgående 4,10 m. Kapasitet ca 30 personbiler og tillatt passasjerantall 234. Brutto registertonn 436. Den har en Alpha dieselmotor med 1050 hk med toppfart 24 km/t. Ferja er forsynt med hel port som kan løftes hydraulisk på ca 4 m lange armer. Porten er selvslående, men som en ytterligere sikkerhet er det anbragt ekstra lås når porten står oppe.

«Hinnøy» er satt inn i sambandet Bognes—Lødingen. Den passerer således det værharte farvann over Vestfjorden hvor de mindre ferjer som før har vært brukt ofte har måttet melde pass når været har vært for hardt. Det er opplyst at den nye ferja har virket meget tilfredsstillende etter at den ble satt inn.

E. Zernin.

SYSSELSETTINGS-OVERSIKT

Antall arbeidere ved offentlig veganlegg
ultimo desember 1960.

Fylke	Hovedveganlegg	Bygde-veganlegg		I alt	Herav på		Vegvesenets biler	
		Med stats- bidrag	Uten stats- bidrag		Ordinært	Hjelpe- arbeid		
						Hoved- veger		
Østfold	98	—	—	98	98	—	7	—
Akershus	187	23	11	221	221	—	—	—
Hedmark	217	11	—	228	228	—	—	—
Oppland	145	30	21	196	196	—	3	—
Buskerud	162	—	5	167	167	—	2	—
Vestfold	137	—	—	137	137	—	4	—
Telemark	173	29	13	215	215	—	—	—
Aust-Agder	153	41	27	221	221	—	—	—
Vest-Agder	212	101	20	333	333	—	7	2
Rogaland	149	133	51	333	333	—	—	—
Hordaland	557	107	197	861	861	—	3	1
Sogn og Fj.	418	162	141	721	721	—	7	—
Møre og Romsd.	385	64	—	449	449	—	5	—
Sør-Trøndelag .	193	89	4	286	286	—	—	—
Nord-Trøndelag.	288	5	18	311	311	—	7	1
Nordland	460	39	31	530	530	—	—	—
Troms	159	51	29	239	239	—	1	—
Finnmark.....	188	5	18	211	211	—	1	—
Hele landet ...	4281	890	586	5757	5767	—	47	4
Hele landet ult. des. 1959 ..	4917	1741	1262	7920	6513	824	583	55
								7

Antall arbeidere ved offentlig vegvedlikehold
ultimo desember 1960.

Fylke	Riks- veger	Fylkes- veger	Bygde- veger	I alt	Vegvesenets biler	
					I bruk	Ute av bruk
Østfold	186	80	201	467	40	10
Akershus	293	105	199	597	7	1
Hedmark	234	67	223	524	—	—
Oppland	223	48	179	450	23	—
Buskerud	235	50	202	487	15	2
Vestfold	155	64	94	313	15	—
Telemark	212	20	90	322	25	—
Aust-Agder	141	26	53	220	29	2
Vest-Agder	127	112	116	355	24	3
Rogaland	202	97	190	489	24	2
Hordaland	214	102	216	532	19	2
Sogn og Fj.	141	57	41	239	12	—
Møre og Romsd.	160	67	141	368	38	2
Sør-Trøndelag .	180	205	—	385	28	12
Nord-Trøndelag.	178	41	118	337	9	5
Nordland	282	115	33	430	—	—
Troms	138	40	62	240	16	1
Finnmark.....	168	23	13	204	41	1
Hele landet ...	3469	1319	2171	6959	365	43
Hele landet ult. des. 1959 ..	3372	1198	2414	6984	366	61

Personalia

Ansettelse i Vegvesenet.

Som avdelingsingeniør I ved vegadministrasjonen i Nordland fylke er ansatt Rolf *Rognan*.

Som avdelingsingeniør II ved vegadministrasjonen i Østfold fylke er ansatt Harald A. *Gjerstad*.

Som kontorassistent II ved vegadministrasjonen i Vestfold fylke er ansatt Anna *Borgny Bråthen*.

Som, bilsakkyndig II ved bilkontrollen i Oslo og Sandvika er ansatt henholdsvis Ingvar *Breen* og Birger *Karlson*.

Ved bilkontrollen er følgende ansatt som bilsakkyndig III: Per Roy *Akselsen* i Sarpsborg, Mathias *Bårdseth* i Lillehammer, Ivar *Eikelaug* i Stavanger, John *Ekhagen* i Gjøvik, Peder *Emstad* i Trondheim, Hjalmar *Furu* i Mosjøen, Egil *Hole* i Kongsvinger, Ragnar *Holm-Jørgensen* i Skien, Arnold *Lange* i Steinkjer, Erik *Lysenstoen* i Drammen, Julius *Lokke* i Larvik, Per *Mittet* i Skien, Ingvar *Sommerlund* i Tromsø, Thor *Strømsrud* i Lillestrøm, Rasmus *Tryggeseth* i Steinkjer, Erling *Voigt* i Bodø, Johan *Voss* i Kristiansand og Olav *Aardalsbakke* i Stavanger.

Nummererte rundskriv 1961

Nr 40 19. november 1960 til fylkesmenn og vegsjefer ang. retningslinjer for oppsetting av skilt etter skiltinstruksen. Den IID «Hoteller, herberger, campingplasser, turistkontorer, utfartssteder, særlige severdigheter m. v.» ved offentlig veg.

Nr 41. 24. november 1960 til vegsjefer og bilsakkyndige ang. dispensasjon for bredde og akseltrykk.

Nr 42. 19. desember 1960 til politimestre, vegsjefer og Statens bilsakkyndige ang. overføring av arbeidet med registrering av motorkjøretøy fra politiet til de bilsakkyndige.

Nr 43. 20. desember 1960 til politimestre og Statens bilsakkyndige ang. nye registreringsblanketter og registreringsrutiner.

Nr 44. 21. desember 1960 til vegsjefene ang. bevaring av morenegrusmasser.

S. Nr 103 M. 19. november 1960 til fylkesmenn, vegsjefer, politimestre, samferdselskonsulenter og Statens bilsakkyndige ang. endring i Samferdselsdepartementets instruks ang. trafikkskilt, lyssignal og oppmerking av 28. mars 1958.

Nr 104 M. 3. desember 1960 til Statens bilsakkyndige ang. totalvekt Hanomag.

Nr 105 M. 12. desember 1960 til politimestre, lensmann og Statens bilsakkyndige ang. kilometeravgiften. Kilometertelleapparater for montering på hjulnav. Kienzle type AKZ 2, VDO type AZ 1 og HICO type Km.t. 2.

Nr 106 M. 15. desember 1960 til fylkesmenn, vegsjefer, politimestre, lensmann og Statens bilsakkyndige ang. anordning for merking av last som stårkker ut foran eller bak på kjøretøy.

Nr 107 M. 19. desember 1960 til politimestre, samferdselskonsulenter og Statens bilsakkyndige ang. sitteplasser i personbobil.

S. Nr 108 M. 27. desember 1960 til fylkesmenn, vegsjefer, politimestre, skattefogder, lensmann, samferdselskonsulenter og Statens bilsakkyndige ang. avgifter på bensin for budsjettterminen 1. januar til 31. desember 1961.

Nr 109 M. 28. desember 1960 til vegsjefer, politimestre og Statens bilsakkyndige ang. nedslitte dekk.

Nr 110 M. 30. desember 1960 til Statens bilsakkyndige ang. totalvekt «Estafette», type R-2130.

Nr 1. 4. januar 1961 til fylkesmenn og vegsjefer ang. pensjonstrygd for Statens arbeidere.

Nr 2. 9. januar 1961 til vegsjefene ang. konferanse om administrasjon for høyere offentlige tjenestemenn.

Nr 3. 16. januar 1961 til fylkesmenn og vegsjefer ang. vegarbeidsdrift for forskott fra distrikturen.

Nr 4. 20. januar 1961 til fylkesmenn og vegsjefer ang. pensjonstrygd for Statens arbeidere.

Nr 5. 20. januar 1961 til vegsjefene ang. grunnundersøkelse 1961.

Nr 6. 25. januar 1961 til vegsjefene ang. lønns- og arbeidsvilkår ved Statens vegarbeidsdrift, overenskomstens § 4, punkt 18: Lønn under militær- og heimeverntjeneste m. v. Skjema for lønnsutbetaling.

Rettelse.

I N.V. nr 3, side 58 har det under Beretning fra Vegdirektorats innkjøpskontor innsneket seg 2 feil. I den første tabell er Nordland uteaglemt med et innkjøp på kr 507 367,16. Innkjøpene i Troms skal være 1 026 075,90.