

# Fasering van de investeringen in de drink- en industriewatervoorziening in Nederland

## 1. Inleiding

In het op korte termijn uit te brengen 'Ontwerp Structuurschema Drink- en Industriewatervoorziening 1972 [1] is het beleidsvoornemen van de regering ten aanzien van de drink- en industriewatervoorziening geformuleerd. De opstelling ervan heeft plaatsgevonden tegen de achtergrond van de volgende doelstelling van de openbare watervoorziening:

'De doelstelling van de openbare drink- en industriewatervoorziening is de veilige, ononderbroken levering van voldoende water van voldoende druk en van goede en konstante kwaliteit, op een nationaal economisch en maatschappelijk verant-



DRS. M. BEVERWIJK \*)  
DSM, Heerlen



IR. M. SMEETS \*)  
Nederlandse  
Spoorwegen, Utrecht

woorde wijze, teneinde te voorzien in de behoeften van bevolking en bedrijven, op een zodanige wijze dat andere belangen zo weinig mogelijk worden geschaad, een harmonische inpassing in de gewenste ruimtelijke structuur wordt verkregen, een bijdrage wordt geleverd aan de gewenste economische ontwikkeling, waarbij de milieuhygiënische uitgangspunten en de algemene ecologische condities in acht worden genomen [2].

Het structuurschema geeft een aantal voorzieningen aan die garanderen dat aan de waterbehoefte tot het jaar 2000 kan worden voldaan. Deze voorzieningen omvatten werken van winning, zuivering, opslag en transport. De totale capaciteit van de in het structuurschema als mogelijk aangemerkte waterwinprojecten bedraagt ca. 6 miljard m<sup>3</sup>/jaar. De totale Nederlandse drink- en industriewaterbehoefte wordt op dit moment, uitgaande van een bevolkingsprognose van rond 16 miljoen, geraamd op 4 miljard m<sup>3</sup> voor het jaar 2000. Het verschil van ca. 2 miljard m<sup>3</sup> jaarkapaciteit tussen het totaal van de mogelijke projecten en de verwachte behoefte in 2000, biedt de mogelijkheid naast een keuze een aantal alternatieve oplossingen aan te geven. Zie ook [3].

\*) Beide auteurs hebben ongeveer een jaar onder arbeidscontract en in dienst van het ministerie van Volksgezondheid en Milieuhygiëne, bij het Rijksinstituut voor Drinkwatervoorziening gewerkt.

*Bij de planning van de toekomstige werken van de drink- en industriewatervoorziening in Nederland speelt de optimale verdeling van het water over de gebruikers een belangrijke rol. Enerzijds heeft men te maken met watervoorzieningsprojecten die in type, plaats, vorm en grootte kunnen variëren, anderzijds met voorzieningsgebieden, waarin de prognose van de waterbehoeften aan bepaalde schommelingen onderhevig is. Teneinde nieuwe ontwikkelingen, zowel op het gebied van de techniek als die in de behoefte sector, tijdig te kunnen beoordelen en in de planning in te passen, is de behoefte ontstaan aan optimaliseringsmodellen, die zich lenen voor berekening door middel van computers.*

*De ontwikkeling van een dergelijk mathematisch model is medio 1971 ter hand genomen door drs. G. Vankan en ir. H. Werner, die daartoe gedurende een jaar op projectbasis ten behoeve van het Rijksinstituut voor Drinkwatervoorziening in dienst van het Stafbureau Lange Termijn Planning van het Ministerie van Volksgezondheid en Milieuhygiëne werkzaam waren. Deze studie werd eind 1972 op dezelfde basis voortgezet door drs. M. Beverwijk en ir. M. Smeets, die over de resultaten van hun werkzaamheden in het onderhavige artikel verslag doen. Ondersteuning werd verleend door medewerkers van de Katholieke Hogeschool Tilburg en de Technische Hogeschool Eindhoven.*

*Het optimaliseringsmodel in zijn huidige vorm zal nog verdere verfijningen moeten ondergaan, alvorens het als volledig operationeel en beleidsonderbouwend instrument kan worden aangemerkt. De verdere uitwerking van het model zal binnen het Stafbureau Planning van het RID door gespecialiseerde krachten op het gebied van de operations research onder leiding van ir. P. J. Verkerk ter hand worden genomen.*

IR. P. SANTEMA, Directeur van het Rijksinstituut voor Drinkwatervoorziening

## 2. Probleemformulering

De mogelijke criteria om de keuze te bepalen binnen de aangegeven 6 miljard m<sup>3</sup> jaarkapaciteit volgen uit de boven aangegeven doelstelling van de openbare watervoorziening:

1. criteria betreffende kwantiteit;
2. criteria betreffende kwaliteit;
3. nationaal economische criteria m.b.t. de sektor watervoorziening;
4. planologische criteria;
5. milieuhygiënische en ecologische criteria;
6. criteria betreffende andere belangen b.v. landbouw.

Om te komen tot het opstellen van een aantal mogelijkheden, waaruit m.b.v. de criteria onder 4 t/m 6 een keuze gedaan kan worden, wordt, uitsluitend rekening houdend met de criteria onder 1 t/m 3, voor het volgende probleem een oplossing gezocht:

Op welke tijdstippen (*wanneer*) moeten welke waterwinprojecten en welke transportleidingen (*waar*) met welke capaciteit (*hoeveel*) in gebruik genomen worden, zodat steeds aan de vraag naar water van een bepaalde kwaliteit kan worden voldaan en het totaal van transport- en produktiekosten, inclusief de kosten van overcapaciteit, minimaal is.

Dit probleem oplossen komt neer op het bepalen van de capaciteit als functie van de tijd voor projecten en leidingen.

Er zijn 3 aspecten te onderscheiden:

1. de toewijzing;
2. de bepaling van de starttijdstippen;
3. de fasering van de capaciteitsuitbreidingen.

## 3. Het toewijzingsprobleem

### De probleemformulering

Begonnen is het toewijzingsprobleem voor het jaar 2000 te onderzoeken [4]. We kunnen dit probleem als volgt formuleren:

Aan welke drinkwaterproducenten (*waar*), met welke capaciteit (*hoeveel*), moet de productie van drinkwater worden toegevoegd, zodat aan de vraag in het jaar 2000 wordt voldaan en het totaal van transport- en produktiekosten minimaal is.

### Een optimaliseringsmodel

Het toewijzingsprobleem is te formuleren in termen van een lineair programmeringsmodel (zie appendix 1). Lineair programmeren (l.p.) is een optimaliseringsmethode waarbij een lineaire doelfunctie geoptimaliseerd wordt, onder een aantal nevenvoorwaarden. De doelfunctie is in dit probleem de som van de productie- en transportkosten, deze wordt geminimaliseerd. In de nevenvoorwaarden wordt geëist dat de totaal te leveren hoeveelheid drinkwater aan een afnemer gelijk is aan zijn behoefte. Voor de waterwinprojecten, de leveranciers in dit model, wordt in de nevenvoorwaarden een maximale capaciteit tot uitdrukking gebracht.

### De afnemers

Voor de bepaling van de behoefte in het jaar 2000 is gebruik gemaakt van de ramingen zoals deze op het RID in het kader van het 'Ontwerp Structuurschema drink- en industriewatervoorziening 1972' gemaakt zijn. Voor het model is Nederland verdeeld in 20 regio's, die gevormd zijn door bundeling van economisch geografische gebieden. Per regio is de behoefte geconcentreerd in het zwaartepunt. Deze zwaartepunten vormen de afnemers in bovenstaand model. Verder is per regio een raming gemaakt van de maximaal toelaatbare hoeveelheid winbaar grondwater.

### De leveranciers

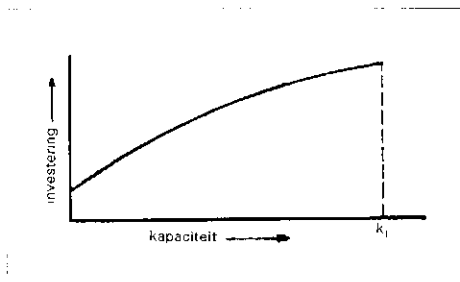
Het structuurschema geeft 25 mogelijke waterwinprojecten aan, dit zijn de leveranciers in het l.p. model. Voor de maximale capaciteiten van de verschillende projecten zijn de waarden aangehouden zoals vermeld in het structuurschema. Voor de verschillende componenten van een waterwinproject zoals spaarbekken, zuiveringsinstallatie, inlaatpompstation etc. is een verband tussen investeringen en capaciteit bepaald. Door de deel-investeringen per project bij elkaar te tellen kunnen we, rekening houdend met de specifieke omstandigheden, een investeringsfunctie bepalen, die het verband aangeeft tussen de investeringsbedragen en de capaciteit.

### De productie- en transportkosten

Alvorens in te gaan op de kostprijsberekening willen we stellen dat de gehanteerde afschrijvingstermijn, rentevoet en verdere kostcijfers vrij arbitrair zijn en dat andere cijfers gemakkelijk ingebracht kunnen worden. In dit stadium heeft de ontwikkeling van het optimaliseringsmodel voorop gestaan. Een nadere detaillering en precisering van de gehanteerde cijfers zal bij het operationeel worden van het model nodig zijn. De prijzen zijn berekend met een afschrijvingstermijn op de investeringsbedragen van 40 jaar, rekening houdend met een rentevoet van 8%. Dit levert een annuïteit van 0,085. Voor de jaarlijkse kosten van onderhoud en bediening wordt 1% van de investering genomen, zodat de totale jaarlasten 9,5% van de investering bedragen. Aan kosten voor chemicaliën wordt 5 ct/m<sup>3</sup> voor oppervlaktewater gerekend. Met de energiekosten is in dit model geen rekening gehouden. Het investeringsbedrag (I) als functie van de capaciteit (KAP) wordt verondersteld van de volgende vorm te zijn:

$$I = a \cdot KAP^b + c \text{ [gld] met } b < 1$$

De konstanten a, b en c zijn afhankelijk



Afb. 1 - De vorm van de investeringsfunctie;  $k_1$  is de maximale capaciteit.

van het waterwinproject en zijn op de in de vorige paragraaf beschreven wijze bepaald. We veronderstellen een positief schaal-effect, d.w.z. de exponent in de investeringsfunctie ( $=b$ ) is kleiner dan 1. Dit heeft tot gevolg dat de gemiddelde investering per eenheid capaciteit afneemt bij toenemende maximale capaciteit. Een en ander is aanschouwelijk gemaakt in afb. 1 en 2.

Voor directiekosten en bouwrente wordt 20% van het investeringsbedrag genomen. De kosten van rente en afschrijving en de kosten van onderhoud en beheer als functie van de capaciteit zijn dan, bij volledige bezetting:

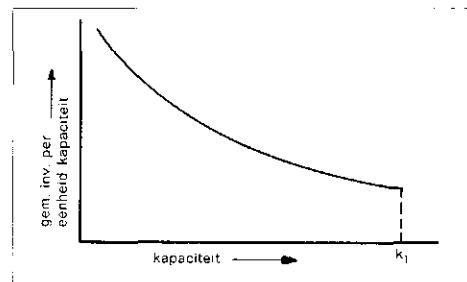
$$\frac{0,095 \cdot 1,2 \cdot (a \cdot KAP^b + c)}{KAP} \text{ [gld/m}^3\text{]}$$

Voor de berekening van de transportkosten per m<sup>3</sup> per kilometer bij volledige bezetting zijn dezelfde veronderstellingen omtrent investeringsfunctie, rente en afschrijvingstermijn aangehouden als bij de berekening van de projectkosten.

Wil men lineair programmeren toepassen dan zal de kostprijs per eenheid product onafhankelijk moeten zijn van de geproduceerde hoeveelheid. In afb. 2 hebben we gezien dat de gemiddelde investering per eenheid capaciteit bij vergroting van de maximale capaciteit afneemt. Dit heeft voor de kostprijs een identiek verloop tot gevolg, rekening houdend met de maximale capaciteit. De kostprijzen, die in het l.p. model moeten worden meegenomen, zijn niet op een juiste wijze te bepalen omdat de capaciteiten waarmee ze moeten worden berekend, in eerste instantie niet bekend zijn. Om toch een oplossing van het l.p. model te kunnen bepalen hebben we de in de volgende paragraaf beschreven procedure toegepast.

### De procedure ter aanpassing van de kostprijs

In schema 1 is de procedure geschetst die een juiste kostprijsaanduiding mogelijk maakt. De procedure houdt een

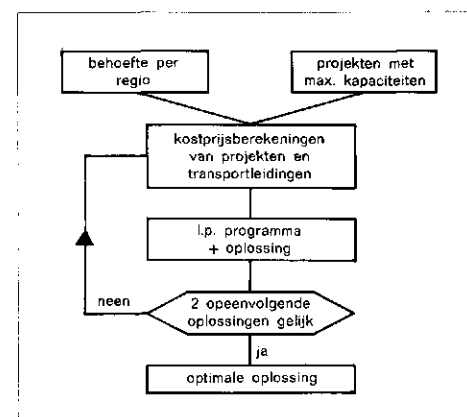


Afb. 2 - De invloed van het schaal-effect.

terugkoppeling in en omvat meestal enkele iteraties. Een iteratie bestaat uit een kostprijsberekening, het bepalen van de optimale oplossing van een lineair programmeringsmodel en een vergelijking van deze oplossing met de voorgaande. In de eerste iteratie wordt het l.p. model uitgerekend met de laagst mogelijke kostprijzen, d.w.z. per project en per transportleiding wordt de grootst mogelijke capaciteit verondersteld. De aldus verkregen oplossing is basis voor een nieuwe kostprijsberekening. De kostprijzen van de projecten en leidingen die in de oplossing zitten worden indien nodig aangepast aan de berekende capaciteiten. De andere kostprijzen worden op het oude niveau gehandhaafd. Hierna wordt het l.p. model opnieuw uitgerekend, etc. Het is aannemelijk te maken dat de oplossing convergeert in een stabiele optimale oplossing. De procedure wordt beëindigd als de capaciteiten, verkregen als oplossing van een l.p. berekening, gelijk zijn aan de veronderstelde capaciteiten bij de kostprijsberekening in de betreffende iteratie.

Uitgaande van de gemaakte veronderstellingen zoals hiervoor beschreven en verder uitgaande van een aantal mogelijke verbindingen tussen de projecten en de regio's, werd de optimale oplossing na een beperkt aantal iteraties bereikt. De l.p.

### Schema 1. De aanpassingsprocedure.



berekeningen werden uitgevoerd m.b.v. een standaard computerprogramma, dat tevens de gevoeligheid van de optimale oplossing aangeeft. Hieruit kan gekonkludeerd worden dat de optimale oplossing vrij stabiel is.

#### 4. Kostprijsberekeningen m.b.v. de uniteiten-methode

##### De toerekening van de onderbezettingskosten

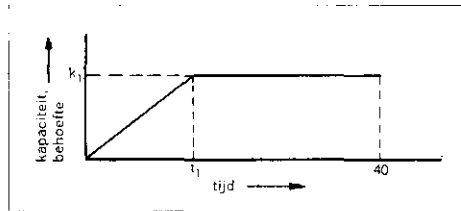
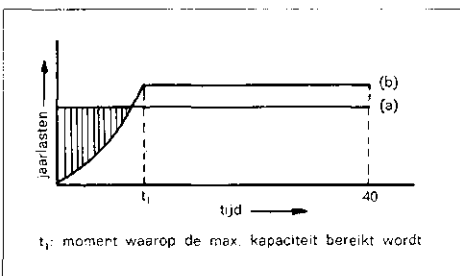
In het voorgaande zijn de kostprijzen berekend m.b.v. een jaarlijkse annuïteit, zijnde een jaarlijks gelijk bedrag aan rente en afschrijving tesamen. Hierbij wordt geen rekening gehouden met het feit dat het enige tijd kan duren voordat de maximale capaciteit bereikt wordt. De onderbezettingsverliezen die in de beginjaren optreden kunnen m.b.v. de uniteiten-methode in de kostprijs gebracht worden [5, 6].

##### De uniteiten-methode

De uniteiten-methode werkt met het begrip uniteit, zijnde het bedrag aan kapitaal-lasten (rente + aflossing) dat toegerekend moet worden aan elke geproduceerde eenheid (= m<sup>3</sup> drink- en industriewater) over de gehele looptijd van het projekt. Zie appendix 2. Er bestaat een direct verband tussen het jaarlijkse produktievolumen en de hoogte van de in rekening te brengen jaarlijkse kapitaallasten. Het verschil in kapitaallasten tussen de uniteiten-methode en een niet op het produktievolumen gebaseerde afschrijvingsmethode (b.v. annuïteiten-methode), wordt de uitgestelde kosten genoemd. Dit zijn de kosten die naar de later te produceren eenheden worden verschoven (zie het gearceerde deel in afb. 3).

Indien de kostprijzen en tarieven gebaseerd worden op de uniteiten-methode zullen in de beginjaren van het projekt exploitatiekosten optreden, als gevolg van de eerst in de toekomst te innen uitgestelde kosten. De financiering van grote waterwinprojekten zal dan ook niet zonder problemen zijn.

Afb. 3 - De jaarlijkse kapitaallasten bij annuïteiten-(a) en uniteiten-methode (b).



Afb. 4 - De drinkwaterbehoefte.

##### De invloed van op voltooptijd op de uniteit

Onder de voltooptijd ( $t_1$ ) verstaan we de tijd die verloopt tussen het starten van de installatie en het moment waarop de maximale capaciteit wordt bereikt (zie afb. 4).

We veronderstellen een lineaire toename van de behoefte. Bij een maximale capaciteit van  $5 \cdot 10^6$  m<sup>3</sup> (=  $k_1$ ) is de uniteit bepaald bij een toenemende voltooptijd. Zie tabel I en afb. 5.

De initiële investering bedraagt  $5 \cdot 10^6$  gld. met een afschrijvingstermijn van 40 jaar.

TABEL I - Verband tussen de voltooptijd en uniteit.

vollooptijd (jr)	1	5	10	15	20	25	30	35	40
uniteit (ct)	8,4	9,8	11,8	14,0	16,4	19,2	22,2	25,4	28,9

De uniteit bij een voltooptijd van 1 jaar is gelijk aan de annuïteit. De overcapaciteit is het grootst bij een voltooptijd van 40 jaar. We kunnen konkluderen dat de overcapaciteit en de daaraan verbonden kosten van grote invloed zijn op de hoogte van de uniteit. De uniteit bij een 10-jarige voltooptijd is 40% hoger dan de annuïteit. Het is duidelijk dat bij (optimaliserings)berekeningen met de overcapaciteit rekening moet worden gehouden.

#### 5. De fasering van de projecten

##### Het faseringsprobleem

Bij de formulering van het probleem in hoofdstuk 2, hebben we 3 aspecten onderscheiden.

Het eerste aspect: de toewijzing van de

projekten aan de afnemers en de bepaling van de capaciteiten van de projecten en van de leidingen in het jaar 2000, hebben we behandeld in hoofdstuk 2. Bij de bepaling van de starttijdstippen, het tweede aspect, is voorlopig uitgegaan van de volgende veronderstellingen:

- eerst wordt per regio de maximaal toelaatbare hoeveelheid winbaar grondwater gewonnen;
- per afnemer wordt die transportleiding het eerst in gebruik genomen waarvoor het totaal aan productie- en transportkosten minimaal is.

Uit de starttijdstippen van de leidingen volgen direkt die van de waterwinprojekten. In eerste instantie hebben we het vraagstuk integraal voor alle projecten en leidingen trachten op te lossen met behulp van de wiskundige optimaliseringsmethode van gemengd-geheeltallige lineaire programmering [7].

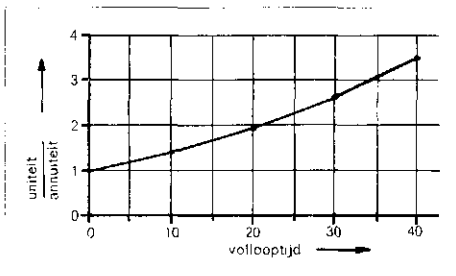
Hoewel de formulering gegeven kon worden, was het niet mogelijk het model op te lossen. De oplossingsruimte bleek veel te groot en de verwerking op een computer op dit ogenblik niet mogelijk. Daarom zijn we van een integrale aanpak afgestapt en gaan kijken naar de fasering van de afzonderlijke projecten en leidingen. In een later stadium worden zij aan elkaar gekoppeld.

##### De investering in 2 fasen

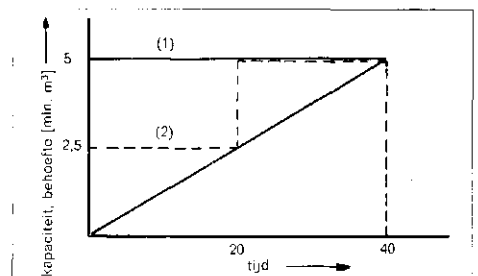
In tabel I hebben we gezien dat bij een investering van  $f 5 \cdot 10^6$  (capaciteit  $5 \cdot 10^6$  m<sup>3</sup>) een uniteit hoort van 28,9 ct/m<sup>3</sup> indien de maximale capaciteit in 40 jaar bereikt wordt. Wat gebeurt er nu met de kostprijs indien het projekt niet ineens gelegd wordt maar in 2 fasen van gelijke grootte (zie afb. 6).

Als het projekt in 2 fasen van gelijke grootte wordt uitgevoerd zal de gemiddelde investering per m<sup>3</sup> van de eerste en tweede uitbreiding hoger zijn dan 1 gld/m<sup>3</sup>, zijnde de investering per eenheid bij bouwen ineens. We definiëren:

Afb. 5 - De uniteit/de annuïteit als functie van de voltooptijd.



Afb. 6 - Kapaciteitsuitbreiding ineens (1) of in 2 fasen (2).



$$\alpha = \frac{\text{investering van 2 kleine eenheden op moment 0}}{\text{investering grote eenheid op moment 0}}$$

( $\alpha > 1$ )

$$\beta = \frac{\text{investering kleine eenheid op moment 20}}{\text{investering kleine eenheid op moment 0}}$$

In  $\alpha$  komt het schaafeffect tot uiting d.w.z. dat de investering van 2 kleine eenheden van  $2,5 \cdot 10^6 \text{ m}^3$  groter is dan de investering behorende bij één grote eenheid van  $5 \cdot 10^6 \text{ m}^3$ .

De variabele  $\beta$  geeft aan in welke mate het investeringsgoed relatief in prijs gestegen is t.o.v. het beslissingstijdstip. Bij een diskonteringsvoet van 8 % komen we dan m.b.v. de uniteitenmethode tot het verband gegeven in afb. 7.

Hieruit valt b.v. af te lezen dat, zelfs indien de investering van de eerste fase 1,5 keer zo groot is als de helft van de grote investering ( $\alpha = 1,5$ ) en indien de investering van de 2e fase na 20 jaar 1,5 keer zo groot is als de investering van de eerste fase ( $\beta = 1,5$ ), de uniteit van  $25,7 \text{ ct/m}^3$  kleiner is dan de uniteit van  $28,9 \text{ ct/m}^3$ , behorende bij bouwen ineens. Verder is te zien dat de hoogte van de 2e investering weinig invloed heeft op de uniteit over 2 fasen. Dit is een gevolg van het diskonteren.

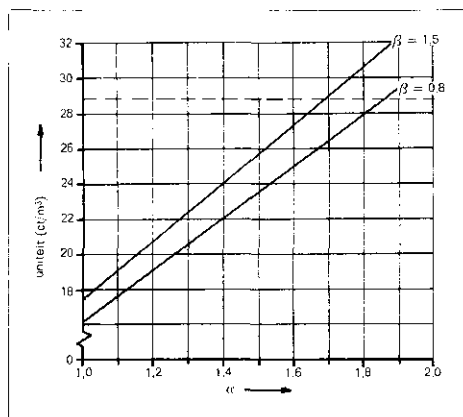
*De optimale grootte van de investering*

In het voorgaande bleek, bij de aangenomen waarden, het bouwen in 2 fasen voordeliger te zijn dan het bouwen ineens. Wat gebeurt er nu met de uniteiten-kostprijs wanneer we het aantal fasen uitbreiden? Met andere woorden wat is de meest economische grootte van de investering, gegeven het verband tussen de investeringen en de capaciteit. Bij het bouwen in grote eenheden hebben we de voordelen van het schaafeffect. Hiertegenover staat echter een grotere overcapaciteit dus hogere onderbezettingsverliezen, omdat het langer duurt voordat de maximale capaciteit bereikt wordt. Zie ook [8].

In hoofdstuk 3 hebben we gezien op welke wijze voor de verschillende soorten waterwinprojecten de investeringsfuncties kunnen worden bepaald. Hiervan uitgaande en rekening houdende met een opslag van 20 % op het investeringsbedrag voor directiekosten en bouwrente, kunnen we b.v. de volgende investeringsfunctie opstellen:

$$I = 1,20 \left\{ 20 + 4,75 \left( \frac{\text{KAP}}{10^6} \right)^{0,7} \right\} \cdot 10^6 \text{ [gld]}$$

Uitgaande van deze investeringsfunctie



Afb. 7 - Verband tussen uniteit over 2 fasen en  $\alpha$  en  $\beta$ .

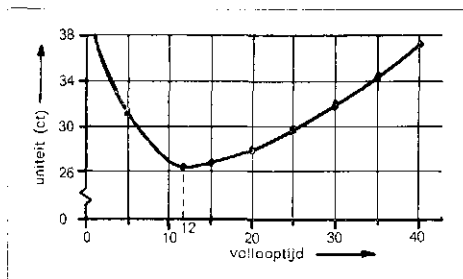
en een behoeftetoename van  $5 \cdot 10^6 \text{ m}^3$  per jaar is de uniteit als functie van de vollooptijd bepaald (zie afb. 8).

De laagste uniteit, 26,2 ct, wordt bereikt bij een vollooptijd van 12 jaar, d.w.z. dat we de maximale capaciteit van het project moeten stellen op een behoeftetoename van 12 jaar. Hierbij hoort een capaciteit van  $60 \cdot 10^6 \text{ m}^3$ . Veronderstellen we dat de behoeftetoename per jaar niet verandert dan wordt het project iedere 12 jaar herhaald (deze uitkomst is niet te vergelijken met de cijfers in het vorige hoofdstuk omtrent de investering in 2 fasen, dit als gevolg van een aldaar gehanteerde fiktieve investeringsgrootte).

In afb. 8 is verder te zien dat, indien in de praktijk omwille van andere dan economische redenen afgeweken wordt van de optimale grootte, het verschil in uniteit binnen een grote range vrij klein is.

Voor de transportleidingen kan op soort-

Afb. 8 - Verband tussen vollooptijd en uniteit.



TABEL II - De invloed van de grootte van de exponent en de behoeftetoename per jaar op de optimale vollooptijd.

Behoeftetoename per jaar . $10^6 \text{ m}^3$	exponent = 0,60		exponent = 0,70		exponent = 0,80	
	uniteit (ct)	vollooptijd (jr)	uniteit (ct)	vollooptijd (jr)	uniteit (ct)	vollooptijd (jr)
1,25	41,9	20	51,1	16	62,1	13
2,50	27,5	18	35,9	14	46,4	11
3,75	21,9	17	29,7	13	40,9	10
5,00	18,7	16	26,2	12	36,3	9

gelijke wijze als aangegeven voor de projecten, mede rekening houdend met de energiekosten, een optimale vollooptijd bepaald worden.

*De invloed van de vorm van de investeringsfunctie op de optimale vollooptijd en de bijbehorende uniteit*

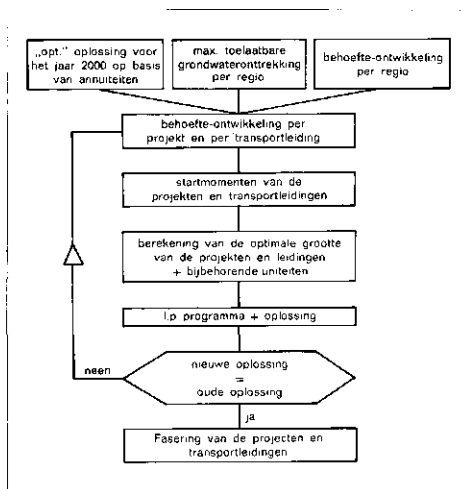
De exponent in de investeringsfunctie (de konstante b van de functie in hoofdstuk 3) geeft het schaafeffect aan, d.w.z. in welke mate de gemiddelde investering per eenheid capaciteit afneemt bij toenemende maximale capaciteit. Tabel II laat zien dat bij oplopende b, dus afnemend voordeel van schaalvergroting, de optimale vollooptijd afneemt, bij konstante behoeftetoename per jaar (tabel II wordt per rij gelezen). Wanneer de behoeftetoename per jaar van de aangesloten regio's groter wordt, neemt de optimale vollooptijd van het project af (de tabel wordt koloms-gewijze gelezen).

Een verandering van de faktor 4,75 in de investeringsfunctie heeft geen invloed op de optimale vollooptijd. Alleen de hoogte van de investering en dus ook de uniteit wordt erdoor bepaald.

Een verhoging van de vaste kosten (in het voorbeeld f 20.10<sup>6</sup>) doet de optimale vollooptijd toenemen. De mate van toename is afhankelijk van de afname van de gemiddelde investering per eenheid capaciteit. Indien we een investeringsfunctie hebben die door de oorsprong gaat, dus niet toepasbaar voor kleine capaciteiten, is de optimale vollooptijd alleen afhankelijk van de hoogte van de exponent en niet van de behoeftetoename per jaar.

**6. De bepaling van de optimale oplossing van het landelijke model**

In het voorgaande zagen we op welke wijze per project en per transportleiding de optimale vollooptijd met bijbehorende uniteit is te berekenen. In deze paragraaf worden deze individuele projecten en leidingen aan elkaar gekoppeld. De procedure is geschetst in schema 2. Door uit te gaan van de optimale l.p. oplossing op basis van annuïteitenkostprijzen (de optimale oplossing van het toewijzingsprobleem), de maximaal



Schema 2. De gevolgde procedure.

toelaatbare grondwateronttrekkingen per regio en de drinkwaterbehoefte per regio wordt de behoefte-ontwikkeling per project en per transportleiding in de tijd berekend. Door de lage kostprijs van het grondwater in vergelijking met gezuiverd oppervlaktewater wordt allereerst het grondwater zoveel mogelijk gebruikt. Indien de drinkwaterbehoefte groter wordt dan de maximaal toelaatbare grondwateronttrekking moet een project met bijbehorende transportleiding geïnstalleerd worden. De keuze is gemaakt m.b.v. het l.p. programma. Voor de verschillende projecten en transportleidingen is de investeringsfunctie bepaald. Hiervan uitgaande en van de berekende behoefte-ontwikkeling wordt van elk project en van elke gebruikte transportleiding die in de optimale oplossing aanwezig zijnde optimale grootte met bijbehorende uniteit berekend. De kostprijzen van de niet gebruikte projecten en leidingen worden op het oude niveau gehandhaafd (annuïteiten-prijzen). We gaan aldus uit van de laagst mogelijke kostprijzen en alleen de kostprijzen van de projecten die in de oplossing zitten worden aangepast. Met de gewijzigde kostprijzen wordt m.b.v. het l.p. programma een nieuwe oplossing berekend. De procedure wordt beëindigd indien twee opeenvolgende oplossingen aan elkaar gelijk zijn. We hopen dat de oplossing convergeert in een optimale oplossing. Hieruit kan de fasering van de gebruikte projecten en transportleidingen d.w.z. de startmomenten en de optimale begingrooten worden afgeleid. Bij het uitvoeren van de berekeningen werd na een beperkt aantal iteraties de optimale oplossing bereikt. Aan de hand van deze oplossing kunnen, bij de door ons aangehouden parameters en uitgangspunten, de volgende konklusies getrokken worden:

- de projecten kunnen optimaal gefaseerd worden met een periode van 10 - 11 jaar;

- de gemiddelde kostprijs van de projecten en van de leidingen is bij doorberekening van de overcapaciteit en bij optimale fasering 55 % hoger dan de gemiddelde annuïteitenprijs;
- de bereikte oplossing is vrij stabiel, d.w.z. een kleine wijziging van de kostprijs verandert niet direct de optimale oplossing;
- de integrale oplossing is onder te verdelen in verschillende regionale deeloplossingen die elkaar slechts weinig beïnvloeden.

De methode voor de bepaling van de optimale grootte van de projecten en van de leidingen kan alleen bij een lineaire behoeftefunctie toegepast worden.

Wanneer de functie niet-lineair is en b.v. een exponentieel of sprongsgewijs verloop heeft, kan met behulp van de wiskundige optimaliseringsmethode van dynamische programmering [7] de fasering van de individuele projecten en leidingen bepaald worden.

Indien een behoeftegebied tijdelijk op een onderbezet project wordt aangesloten kan de overcapaciteit van dat project aanmerkelijk gereduceerd worden. De hieruit volgende voordelen kunnen worden afgewogen tegen de extra kosten van een transportleiding die tijdelijk wordt gebruikt. Aansluitende berekeningen tonen aan dat zeker binnen een regio hiermee rekening moet worden gehouden.

Bij de bepaling van de optimale oplossing voor het jaar 2000 en de weg ernaar toe wordt uitgegaan van enkele veronderstellingen. Zo zal voor het onderzoeken van alternatieven binnen een bepaalde regio zeker van een gedetailleerder behoefte-raster moeten worden uitgegaan. Ook zal de veronderstelling dat ieder behoeftegebied rechtstreeks op een project aangesloten wordt, moeten worden verlaten, d.w.z. mogelijkheden van doorkoppeling van leidingen moeten worden bezien.

## 7. Samenvatting en konklusies

Om te kunnen komen tot het opstellen van alternatieven, c.q. het kunnen nemen van een beslissing, omtrent de toekomstige te installeren werken van winning, zuivering, opslag en transport is een economisch model ontwikkeld. Dit model poogt antwoord te kunnen geven op de vraag: waar, wanneer, hoeveel en voor wie moet er productie- en transportcapaciteit geïnstalleerd worden zodanig dat de productie- en transportkosten, rekening houdend met een tijdelijke overcapaciteit, minimaal zijn. We onderscheiden hier een toewijzings- en een faseringsprobleem. Het eerste omvat de vraag welk waterwinproject levert aan welk gebied.

Uitgegaan is van 25 in het structuurschema als mogelijk aangegeven projecten. Nederland is opgedeeld in 20 regio's, waarvan de drink- en industriewaterbehoefte bekend verondersteld wordt. Het faseringsprobleem omvat het aangeven van de capaciteit in de tijd, per project en per leiding.

Uitgaande van de door ons gehanteerde parameters en veronderstellingen komen we tot de volgende konklusies:

- De overcapaciteit c.q. de onderbezettingsverliezen zijn van grote invloed op de kostprijzen.
- De modeloplossing voor het toewijzings- en faseringsvraagstuk is vrij stabiel.
- In bovenstaand model worden de projecten gefaseerd met een periode van 10 - 11 jaar. Gevoeligheidsanalyse wijst uit dat een kleine afwijking hiervan weinig invloed heeft op de optimale oplossing.
- Nu het landelijk model enige vorm gekregen heeft, is het zinvol gedetailleerdere modellen te ontwikkelen op regionaal niveau. Deze regionale oplossingen dienen getoetst te worden binnen een landelijk model.

## Appendix 1. Het lineaire programmeringsmodel

Er zijn  $n$  drinkwaterleveranciers  $L_i$  ( $i = 1, \dots, n$ ) met een maximale capaciteit  $C_i$  en er zijn  $m$  afnemers  $A_j$  ( $j = 1, \dots, m$ ) met een behoefte  $B_j$ . Minimaliseer het totaal van productie- en transportkosten:

$$\sum_{i=1}^n f_i(x_{ij}) + \sum_{j=1}^m f_{ij}(x_{ij})$$

onder de voorwaarden:

$$\sum_{i=1}^n x_{ij} = B_j \quad (j = 1, \dots, m) \quad \text{behoefterestrikties}$$

$$\sum_{j=1}^m x_{ij} \leq C_i \quad (i = 1, \dots, n) \quad \text{capaciteitsrestrikties}$$

$$x_i = \sum_{j=1}^m x_{ij}$$

$$x_i \geq 0$$

$$x_{ij} \geq 0$$

waarbij

$x_{ij}$  = de hoeveelheid drinkwater die van  $L_i$  naar  $A_j$  getransporteerd wordt

$x_i$  = de totale hoeveelheid drinkwater die in  $L_i$  geproduceerd wordt

$f_{ij}(x_{ij})$  = de kosten om  $x_{ij}$  eenheden water van  $L_i$  naar  $A_j$  te transporteren  
 $f_i(x_i)$  = de kosten om  $x_i$  eenheden water in  $L_i$  te produceren

## Appendix 2. De uniteiten-methode

Om deze methode in een wiskundige notatie om te kunnen zetten, definiëren we de volgende variabelen:

- $I_0$  : investering op tijdstip 0 (= beslissings-tijdstip)  
 $R$  : restwaarde na  $n$  perioden  
 $u$  : uniteit per m<sup>3</sup> drinkwater  
 $A_t$  : af te leveren hoeveelheden drinkwater in jaar  $t$   
 $r$  : rente-tarief (= disconteringsfactor)  
 $n$  : de afschrijvingstermijn

Gebruikmakend van deze gegevens kunnen we de volgende formule opstellen:

$$I_0 - \frac{R}{(1+r)^n} = u \left\{ \frac{A_1}{1+r} + \frac{A_2}{(1+r)^2} + \dots + \frac{A_n}{(1+r)^n} \right\}$$

in woorden: investering minus kontante restwaarde is gelijk aan de kontante afzet maal uniteit.

Hieruit kunnen we de uniteit  $u$  oplossen:

$$u = \frac{I_0 - \frac{R}{(1+r)^n}}{\frac{A_1}{1+r} + \frac{A_2}{(1+r)^2} + \dots + \frac{A_n}{(1+r)^n}}$$

kontante waarde investering  
 =  
 kontante afzet

## Literatuur

1. RID *Ontwerp Structuurschema Drink- en Industriewatervoorziening*, juli 1972.
2. Santema, P. *Quo Vadis*, H<sub>2</sub>O (6) 1973, nr. 11 ; 261.
3. Verkerk, P. J. *Planning; waarom en hoe*, H<sub>2</sub>O (6) 1973, nr. 11 ; 263.
4. Vankan, G. en Werner, H. *Toepassing van lineaire programmering bij het ontwerpen van basisplannen voor de toekomstige drink- en industriewatervoorziening in Nederland* (intern RID-rapport), sept. 1972.
5. Schroeff, H. J. van der. *Kosten en kostprijs*, deel 1 en 2, Kosmos, 1970.
6. VEWIN. *Kostprijsberekeningen en tariefstelling bij en-gros leveringen*, sept. 1972.
7. Wagner, H. M. *Principles of operational research*, Prentice Hall, 1969.
8. Karpe, H. J. *Zur Wirtschaftlichkeit bei der Planung von Fernwasserversorgungen* (dissertatie), Karlsruhe, 1969.

