

Wielkość odpływów cieków regionu Zagrodno - Olaszanka - Wojciechów
 dla wielolecia 1973 - 1987

Tab. 11

LP	Nazwa rzeki	Przekrój pomiarowy	Wielkość czł. zlewni	Przepływ średni letni	Odpływ całkowity z zlewni	Odpływ jednostkowy z SSQ	Przepływ średni niski z wielolecia	Odpływ podziemny	Odpływ jednostkowy z SSQm	Udział odpływu podziemnego w całkow.
			km ²	SSQ /m ³ /s/	SSQ /m ³ /s/	qc l/s/km ²	SSQm /m ³ /s/	SSQm /m ³ /s/	qc l/s/km ²	qc/q _o
1	Zimnik	2-1	18,00	0,041	0,041	2,28	0,0165	0,0165	0,92	40
2	Zimnik	2-2	2,88	0,056	0,015	5,21	0,019	0,0025	0,87	17
3	Ciek ze Świdniczek	SW-1	4,16	0,008	0,008	1,92	0,00	0,00	-	-
4	Ciek z Olszanicy	O-1	5,88	0,0135	0,0135	2,30	0,009	0,009	1,53	66

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
Modilkowski										
Potok	M-1		4,26	0,0094	0,0094	2,21	0,0058	10,0058	1,36	62
Kraśnik	K-1		10,60	0,038	0,038	3,50	0,025	0,025	2,36	66
Potok z wojciechowa	W-1		6,00	0,003	0,003	0,5	0,0001	0,0001	0,02	4
Skora	S-1		-	1,034	-	-	0,493	-	-	-
Skora	S-2+M		17,79	1,300	0,138	7,76	0,670	0,148	6,63	85
Skora w przekroju przy auto- stradzie	-		5,90	0,0458	7,76	-	0,039	-	6,63	85

8.4. Bilans wody

Obszarom zasobowym jest fragment zbiornika wód podziemnych, stanowiący również wyciek zlewni hydrogeologicznej z granicami bocznymi w charakterze dziadła wodnych. Ograniczają go przekroje krągowe na brzoze: S-1/przekrój I/III/1 i przekrój na wysokości autostrady - zast. IV/5. Mapa hydrograficzna, obliczeniowa na mapie, która dysponuje celem bilansu wodnego w ogólnym pojęciu jest następująca: salinitas pomiedzy przyschodami i rozchodami w obrębie danej zlewni, czy wydzielenia jednostki hydrogeologicznej. W świetle przedstawionych badań i obliczeń bilansu regionu opracowania przedstawia się następująco:

- okres bilansowania - 1973 - 1987,

1. Powierzchnia zlewni bilansowej - $A = 75,47 \text{ km}^2$

2. Zasilanie - opad - $612 \text{ mm} - 1,464 \text{ m}^3/\text{s} - 100\%$

3. Zarowanie - $1,025$ 70%

4. Odpływ całkowity - $0,312 \text{ m}^3/\text{s} - 21\%$

W tym:

- odpływ powierzchniowy - $0,096 \text{ m}^3/\text{s} - 6\%$

- odpływ podziemny - $0,216 \text{ m}^3/\text{s} - 15\%$

5. Infiltracja wód - $0,127 \text{ m}^3/\text{s} - 9\%$

Skradownymi zasobów odnawialnych w świetle przedstawionego bilansu są:

- odpływ podziemny - $0,216 \text{ m}^3/\text{s} - 777,6 \text{ m}^3/\text{h}$

- infiltracja wód - $0,127 \text{ m}^3/\text{s} - 457,2 \text{ m}^3/\text{h}$

Razem: $0,343 \text{ m}^3/\text{s} - 1235 \text{ m}^3/\text{h}$

9. Badania modelowe

Zasoby wód podziemnych w rozpatrywanym obszarze określono za pomocą modelowania numerycznego. Rozwiązanie modelu zrealizowano na mikrokomputerze /M PCXT/ z zastosowaniem programu z bloku SP. Blok ten należy do biblioteki systemowej programów obliczeniowych na emc, która dysponuje przedbiblioteką dokumentującą. Programy bloku SP umożliwiają modelowanie filtracji ustalonej pojedynczych warstw wodonośnych, w których zakłada się izotropowy charakter parametrów hydrogeologicznych.

9.1. Model hydrogeologiczny obszaru badań

Obszarem zasobowym jest zbiornik wód podziemnych w obrębie wycinka elementu rzeki Skory pomiędzy Zagrodnem a Wojskichowem. Granica modelu w lewo przebiega przez część ziemni pociągów lokalnym działem hydrograficznym na linii Zagrodno - Olaszanka - Nadziechow. W tej części element, równoległy do rzeki Skory, pokrywa ciek ziemni zbiegający dopływ ze stoków wysoczyzny morenowej. Granica prawo przebiega przez część elementu obejmując fragment terenu bezodpornego w rejonie Wojskichowa. Zestaw modelowanego obszaru o powierzchni 48 km² przedstawiono na mapach skł. IV/1-2.

Warstwa wodonośna stanowi skały czwartorzędowe złożone z piaskowisto - żwirowych utworów wodonośnych. Podłożem jest gлина warstwa oraz nieprzepuszczalne skały trzeciorzędowe. Warstwa wodonośna tworzy jeden poziom o swobodnym zwierciadle wody. Lokalnie występują soczewki utworów gliniastych i mułkowych, które niekiedy stanowią warstwki najeńszcze zwierciadło wód podziemnych. Od powierzchni terenu występują dobrze przepuszczalne piaski, czasami żwiry, często zagłębione lub z przewarstwieniami mułkowymi.

W granicach wydzielonego obszaru badań ustalić można następujący schemat krążenia wód:

- w warunkach naturalnych wsiąkająca z powierzchni terenu woda opadowa sąsiła poziom wód podziemnych, przy czym części infiltrujących wód zostaje składowana przez ciekły powierzchniowy, zwłaszcza w zachodniej części obszaru, dla których bez drenażu stanowi zmiennik, wschodni fragment zlewni charakteryzuje drenaż krótkich przy krótkim do- liny skory oraz spływy powierzchniowe dolinkami bocznymi. Głęboko wciętymi w krańcach i stok doliny głównej, oraz drenażu podziemnego jest rzeka Skora.

- w warunkach eksploatacji ujęcia "Olszanica", pracu- jącego pod wpływem odwodnienia kopalni "Konrad", przewidu- je się wzrost infiltracji opadowej, natomiast eksploatacja ujęcia "Zagrodno" i "Wojciechów" spowodować może intensyfi- kację zasilenia wodonośca z wód powierzchniowych. Oznacza to, że model stanowi mapa topograficzna w skali 1 : 10 000. Do obliczeń numerycznych wykorzystano następujące pa- rametry:

- średnie zwierciadła wód powierzchniowych H_{12} i war- tości oporów hydraulicznych TRP , dla rzeki Skory H_{12} = 162,0 - 160,8 m n.p.m.
 TRP = 2,0 · 10⁻² - 1,3 · 10⁻³ 1/h.
pozostałe ciekły H_{12} = 182,0 - 172,5 m n.p.m.,
 TRP = 3,0 · 10⁻³ - 8,0 · 10⁻⁴ 1/h.

- średnie spływy warstw wodonośnej według mapy - sek. nr IV/7

- współczynnik infiltracji warstw wodonośnej, dla zwil- żonych K = 2,0 - 3,6 m/h.

dla płasków 0,4 - 0,6, 0,8 - 1,0 m/h.

dla warstw grubo przepuszczalnych 0,01 - 0,1 m/h.

- średnie zwierciadła wód podziemnych według mapy - sek. nr IV/5.

- wartości infiltracji opadowej.

- wydajności i dopuszczalne depreseje ujęć wód.

Każde wód powierzchniowych odczytano z mapy topograficznej.

Mapę powierzchni pizometrycznej - zsk. nr IV/5 spo-
rzędzono na podstawie pomiarów terenowych wykonanych w sta-
nów bazę wyjściową do określenia wielkości zasilenia opo-
dowego na drodze tarowania modelu. Na od opadu podziemnego
Dane do prognozy eksploatacyjnej ustalono na podstawie
analizy lokalnych warunków hydrogeologicznych poszczególnych
nycch ujęć i konstrukcji otworów studziennych, wiatrz kopu-
larny - zsk. nr IV/12.

9.2. Model matematyczny

9.2.1. Model matematyczny

Model matematyczny sformułowany zgodnie z wymogami pro-
gramu SP2-0. Program ten pozwala na symulację przepięgu
procesu filtracji w warstwie podłożnej o nieregularnym
podłożu rezerwuaru na nieprzepuszczalnym podłożu. Obszar
filtracji zamodelowano w układzie siatki kwadratowej o kro-
ku $\Delta x = \Delta y = 200$ m. Przy takiej dyskretyzacji model
składa się z 52 wierszy i 35 kolumn i zawiera 1200 bloków
obliczeniowych. Wzrost podziemnych warunków z upły-
wem Modelowane pola filtracji w obrębie ustalonych gra-
nic badanego obszaru realizowano poprzez zadawanie warunków
przegowych I, II i III rodzaju. Warunki przegowe I rodzaju
już = const. Zakazano w blokach na konturach obszaru. Od-
wzorowały one zasilenie studni wód podziemnych ze strer-
wodziakowych, a także fragmentami odpływ poza granice
modelu cząstkowej. Warunkami I rodzaju odwołano równie
wielkość obciążenia poziomu wód podziemnych w rejonie obsza-
rów spowodowanego odwołaniem kopalin. Warunkami przego-
wymi II rodzaju symulowano zasilenie opadowe, drenaż przy-
krawędzi doliny skory oraz wydajność rozpatrywanych ujęć.
Warunki przegowe III rodzaju przyjęto dla odzwierciedlenia
relacji pomiędzy podziemnymi i podziemnymi i podziemnymi okre-
śloną wielkością zasilenia lub drenażu:

$$\frac{\partial z}{\partial t} = \Delta z^2 \cdot \frac{THI}{H} - H - H$$

gdzie:

- x - wymiar bloku obliczeniowego, w którym bloka-
- lizowany jest ciek,
- H_{cz} - poziom wody w cieku i w warstwie wodonośnej,
- TRP - wielkość skalarna zależna od oporów hydraulicz-
- nych osadów dennych
- Sposób zadawania warunków brzegowych przedstawiają tabulo-
- gramy - zak. nr IV/12.

9.3. Przebieg rozwiązania numerycznego

Rozwiązanie modelowe obejmuje następujące etapy:

- tworzenie naturalnej powierzchni pizometrycznej w
- oparciu o pomiary terenowe i sporządzenie na ich podstawie
- mapę hydroizohips - zak. nr IV/10,

- ocenę zasobów odnawialnych warunkowanych natural-
- nym zasileniem warstwy wodonośnej,

- odtworzenie stanu wód podziemnych związanego z wpły-
- wem odwodnienia kopalni "Konrad" - na podstawie pomiarów

- testowanie eksploatacji ujęć "Olisanica", "Zagrodno"

"Wojciechów" i ustalenie dla każdego z nich optymalnej

wielkości poboru wód podziemnych.

Tworzenie naturalnej powierzchni pizometrycznej to

pierwszy krok na drodze identyfikacji modelu matematyczne-

go z hydrogeologicznym. Obejmuje to wykonanie metodę prób

i błędów, w wyniku której skorygowano założone parametry

filtracyjnej warstwy wodonośnej, oporów hydraulicznych TRP,

ciśnienia pizometrycznego, wielkość infiltracji opadowej,

sprowadzone również przyjęte warunki brzegowe. Naturalną po-

do warstwy karłowatej karłowatej w dokumentach archiwalnych z

okresu między utworów studziennych w latach 1953 i 1971.

Na modelu matematycznym, uwzględniającym ustalone warunki przepływu, naturalny poziom płezometryczny wytarowano względem danych pomiarowych z dokładnością do $\pm 0,5$ m. /Skrajne anomale wynoszą $\pm 1,1$ m - otwór nr 14/.

Przebiegany toków hydroizochips według rozważań modelu tego przedstawia rys. nr IV/10. Wytarowany model dla stanów naturalnych wykazuje następujące wartości składowików bilansu:

przychody

z infiltracji opadowej $661 \text{ m}^3/\text{h}$
dopływ spodu obszaru $332 \text{ m}^3/\text{h}$
zasilanie z cieków $50 \text{ m}^3/\text{h}$

ogółem $1043 \text{ m}^3/\text{h}$

rozchody

drenaż cieków $636 \text{ m}^3/\text{h}$, drenaż strzły krwawej doliny skory $258 \text{ m}^3/\text{h}$, odpływ poza obszar $149 \text{ m}^3/\text{h}$

ogółem $1043 \text{ m}^3/\text{h}$

Biorąc pod uwagę wielkość zasilanie opadowego w odniesieniu do powierzchni obszaru otrzymany model:

$661 \text{ m}^3/\text{h} : 48 \text{ km}^2 = 13,8 \text{ m}^3/\text{h}/\text{km}^2 = 3,8 \text{ l/s}/\text{km}^2$

Porównując podzielnym w rejonie miejscowości Olszanica - Muszczyzna będący pod wpływem odwodnienia Kopalni "Konrad" odnotowano na bazie pomiarów wykonanych w okresie 19 - 21 października 1988 r. na ujęciu "Olszanica". Do tarowania przyjęto rzędy z otworów nr 1, 1b, 6, 7 z wartościami 202,2 - 203,7 m n.p.m. i z otworów nr 3 i 4 rzęd-

na 205,2 m n.p.m. Powierzchnię płaszczyzny jest odwodnie-
 nowego tarożano warunkami i rodzaju zadaną w blokach gra-
 nicznych /wiersz 1, kolumny 9 - 22/ rzędne 199 - 204,2 m
 n.p.m. W odniesieniu do danych pomiarowych z otworów nr 1, 6,
 7 dekadność wytarowania modelu sięga + 1 m. W rejonie ot-
 worów 3 i 4 rzędne zwierciadła wody pozostają na poziomie
 powierzchni naturalnej, a zatem odwodnienie Kopalni nie ma
 tu już wpływu. Dla utrzymania w tym rejonie rzędnych 205,2
 m n.p.m. wprowadzono dodatkowe nasłanianie z infiltracji opado-
 wej. Wielkość odwodnienia Kopalni w obszarze perłowej jest
 ujęcia "Olzsanica" według wyników modelowych wynosi 2-5 m
 w odniesieniu do wytarowania powierzchni płaszczyzny
 odpowiadającej stanowi naturalnemu.
 Zasięg jest depresyjnego z odwodnienia Kopalni sięga 1600 m
 w rejon Olzsanicy licząc od granicy wschodniej obszaru wy-
 dzielonego do badań modelowych. Zasięg tego jest zamyka-
 czo na kat. nr IV/1, 2, 11.
 Prace ujęcia "Olzsanica", pod wpływem odwodnienia ko-
 palni, odzorowano na modelu na podstawie danych o eksplo-
 atacji z okresu 1977 - 1981 przedstawionych na wykresie,
 kat. nr IV/16 z dokumentacji hydrogeologicznej w kat. "C"
 opracowanej w roku 1984. Za gwarantowaną wydajność ujęcia
 przyjęto średnią wielkość poboru $Q = 60 \text{ m}^3/\text{h}$ charakterysty-
 czną dla lat 1980 - 1981. Poziom zwierciadła wody odpowia-
 dającej tej wydajności, mierzonej w studniach nr 1, 3, 4 na-
 wynosi 202,4 - 203,5 m n.p.m. Dokładność wytarowania modelu
 względem tych wartości wynosi 0,01 m. Wielkość depresji eks-
 ploatacyjnej odezytano w blokach modelujących wydajności i od-
 niesiono do stanu powierzchni naturalnej wynosi od 4,5 do
 5,1 m.

Wytarowany model dla stanów naturalnych, na którym od-

wzorowano wpływ odwodnienia Kopalni "Konrad" i prace uję-

cia "Olzsanica" stanowił podstawę dla prognozy zasobowej

ujęcia "Zagrodno" i "Wojciechów".

9.4. Prognoza zasobów eksploatacyjnych

- ujęcie nr 2 studnie

nr III Q = 15 m³/h
 nr II Q = 20 m³/h
 nr I Q = 40 m³/h
 suma Q = 100 m³/h

- ujęcie "Zagrodno": 2 studnie

nr I Q = 20 m³/h
 nr II Q = 40 m³/h
 suma Q = 60 m³/h

nr 1 Q = 40 m³/h
 nr 2 Q = 20 m³/h

jęcych,

- ujęcie "Olizanica": 2 studnie sporząd 5-ciu istnie-

stępujących:

Eksploatację wód podziemnych zamodelowano w sposób na-

obieżenia iustru wody zależną od konstrukcji filtrów.

Lokalne warunki hydrogeologiczne i dopuszczalne wielkości

ności poszczególnych otworów studziennych biorąc pod uwagę

eksploatację pozostałych ujęć, ustalono optymalne wydaj-

ności. Na podstawie szeregu rozważań testowych, modelujących

w wielkości 60 m³/h.

czyż wspomniano wyżej. Optymalną wydajność ujęcia ustalono

niejón ten znajduje się pod wpływem odwodnienia kopalin, o

czajnych i skąd przepuszczalnych - patrz roz. nr IV/13.

strefy drenażu - doliny skory płatem otworów nieprzepus-

townym ujmując lokalny zbiornik wód podziemnych oddzielony od

Ujęcie "Olizanica" zlokalizowane w rejonie wododziału-

tuowane w części prawobrzeżnej - roz. nr IV/1 i 2.

"Zagrodno" i I lok w Zagrodnie oraz ujęcie "Wojciechów" usy-

lizowane w lewobrzeżnej części ziemni - są to: "Olizanica",

modelowych. W ocenie zasobowej uwzględniono ujęcia zloka-

lizację. Obszar ten wyznacza granice przyjęte do badań

ziemi i rzeki skory między Wojciechowem - Zagrodno - Ol-

wego. Obszar zasobowy o powierzchni 48 km² stanowi wycinek

w kat. "B" zbiornika wód podziemnych piętra czwartorzęd-

Prognoza obejmuje ustalenie zasobów eksploatacyjnych

- ujęcie PGR: 2 studnia

nr II / 23/ Q = 15 m³/h

nr III / 24/ Q = 15 m³/h

suma Q = 30 m³/h

Wydajność tego ujęcia odpowiada wielkości dotychczasowego poboru.

- ujęcie "Wojciechów": 6 studni, a w tym -

- otwory istniejące nr 14 Q = 20 m³/h

nr 3M Q = 65 m³/h

nr 11 Q = 30 m³/h

- otwory projektowane nr 4M Q = 35 m³/h

nr 5M Q = 30 m³/h

nr 6M Q = 40 m³/h

suma Q = 220 m³/h

Zakozenie w projekcie w rejonie "Wojciechowa" wydajności

eksploatacyjnej w wysokości 220 m³/h ograniczające się do

4 istniejących studni spowodowało wytworzenie w tym obsza-

rze depresji rejonowej w granicach 6,1 - 9,0 m. Stworzyło

to konieczność zaprojektowania dodatkowych studni w pobli-

żu otworów poszukiwawczych V, VIp i VIIP. w rejonie woj-

W trakcie dalszego tarowania wyeliminowano studnię nr 2M,

w której dopuszczalna depresja eksploatacyjna w istnieją-

cych warunkach hydrogeologicznych wynosi 5,0 m, a depresja

rejonowa na modelu /bez zeszoku hydraulicznego/ wynosi 4,8

m. Studnię nr 2M należy wykorzystywać jako awaryjne źródło

wody. Do celowej eksploatacji w dokumentowanym obszarze

Sumaryczna wielkość eksploatacji w dokumentowanym obszarze

wynosi 410 m³/h. Dla tej wielkości wydatków wody zasobów

eksploatacyjnych wynosi:

$$M_0 = 410 \text{ m}^3/\text{h} - 48 \text{ km}^2 = 8,5 \text{ m}^3/\text{h}/\text{km}^2 = 2,4 \text{ l/s}/\text{km}^2$$

[Faint, illegible text at the bottom of the page]

12. 1942

4/28/82

U/ M 62 NOV 12 2 01 PM '62

1440 п/п

SECRET

ALL INFORMATION CONTAINED
HEREIN IS UNCLASSIFIED
DATE 11-18-2011 BY 60322 UCBAW

2000 2001 2002 2003 2004 2005 2006 2007 2008 2009 2010 2011 2012 2013 2014 2015 2016 2017 2018 2019 2020 2021 2022 2023 2024 2025 2026 2027 2028 2029 2030 2031 2032 2033 2034 2035 2036 2037 2038 2039 2040 2041 2042 2043 2044 2045 2046 2047 2048 2049 2050 2051 2052 2053 2054 2055 2056 2057 2058 2059 2060 2061 2062 2063 2064 2065 2066 2067 2068 2069 2070 2071 2072 2073 2074 2075 2076 2077 2078 2079 2080 2081 2082 2083 2084 2085 2086 2087 2088 2089 2090 2091 2092 2093 2094 2095 2096 2097 2098 2099 2100 2101 2102 2103 2104 2105 2106 2107 2108 2109 2110 2111 2112 2113 2114 2115 2116 2117 2118 2119 2120 2121 2122 2123 2124 2125 2126 2127 2128 2129 2130 2131 2132 2133 2134 2135 2136 2137 2138 2139 2140 2141 2142 2143 2144 2145 2146 2147 2148 2149 2150 2151 2152 2153 2154 2155 2156 2157 2158 2159 2160 2161 2162 2163 2164 2165 2166 2167 2168 2169 2170 2171 2172 2173 2174 2175 2176 2177 2178 2179 2180 2181 2182 2183 2184 2185 2186 2187 2188 2189 2190 2191 2192 2193 2194 2195 2196 2197 2198 2199 2200 2201 2202 2203 2204 2205 2206 2207 2208 2209 2210 2211 2212 2213 2214 2215 2216 2217 2218 2219 2220 2221 2222 2223 2224 2225 2226 2227 2228 2229 2230 2231 2232 2233 2234 2235 2236 2237 2238 2239 2240 2241 2242 2243 2244 2245 2246 2247 2248 2249 2250 2251 2252 2253 2254 2255 2256 2257 2258 2259 2260 2261 2262 2263 2264 2265 2266 2267 2268 2269 2270 2271 2272 2273 2274 2275 2276 2277 2278 2279 2280 2281 2282 2283 2284 2285 2286 2287 2288 2289 2290 2291 2292 2293 2294 2295 2296 2297 2298 2299 2300 2301 2302 2303 2304 2305 2306 2307 2308 2309 2310 2311 2312 2313 2314 2315 2316 2317 2318 2319 2320 2321 2322 2323 2324 2325 2326 2327 2328 2329 2330 2331 2332 2333 2334 2335 2336 2337 2338 2339 2340 2341 2342 2343 2344 2345 2346 2347 2348 2349 2350 2351 2352 2353 2354 2355 2356 2357 2358 2359 2360 2361 2362 2363 2364 2365 2366 2367 2368 2369 2370 2371 2372 2373 2374 2375 2376 2377 2378 2379 2380 2381 2382 2383 2384 2385 2386 2387 2388 2389 2390 2391 2392 2393 2394 2395 2396 2397 2398 2399 2400 2401 2402 2403 2404 2405 2406 2407 2408 2409 2410 2411 2412 2413 2414 2415 2416 2417 2418 2419 2420 2421 2422 2423 2424 2425 2426 2427 2428 2429 2430 2431 2432 2433 2434 2435 2436 2437 2438 2439 2440 2441 2442 2443 2444 2445 2446 2447 2448 2449 2450 2451 2452 2453 2454 2455 2456 2457 2458 2459 2460 2461 2462 2463 2464 2465 2466 2467 2468 2469 2470 2471 2472 2473 2474 2475 2476 2477 2478 2479 2480 2481 2482 2483 2484 2485 2486 2487 2488 2489 2490 2491 2492 2493 2494 2495 2496 2497 2498 2499 2500 2501 2502 2503 2504 2505 2506 2507 2508 2509 2510 2511 2512 2513 2514 2515 2516 2517 2518 2519 2520 2521 2522 2523 2524 2525 2526 2527 2528 2529 2530 2531 2532 2533 2534 2535 2536 2537 2538 2539 2540 2541 2542 2543 2544 2545 2546 2547 2548 2549 2550 2551 2552 2553 2554 2555 2556 2557 2558 2559 2560 2561 2562 2563 2564 2565 2566 2567 2568 2569 2570 2571 2572 2573 2574 2575 2576 2577 2578 2579 2580 2581 2582 2583 2584 2585 2586 2587 2588 2589 2590 2591 2592 2593 2594 2595 2596 2597 2598 2599 2600 2601 2602 2603 2604 2605 2606 2607 2608 2609 2610 2611 2612 2613 2614 2615 2616 2617 2618 2619 2620 2621 2622 2623 2624 2625 2626 2627 2628 2629 2630 2631 2632 2633 2634 2635 2636 2637 2638 2639 2640 2641 2642 2643 2644 2645 2646 2647 2648 2649 2650 2651 2652 2653 2654 2655 2656 2657 2658 2659 2660 2661 2662 2663 2664 2665 2666 2667 2668 2669 2670 2671 2672 2673 2674 2675 2676 2677 2678 2679 2680 2681 2682 2683 2684 2685 2686 2687 2688 2689 2690 2691 2692 2693 2694 2695 2696 2697 2698 2699 2700 2701 2702 2703 2704 2705 2706 2707 2708 2709 2710 2711 2712 2713 2714 2715 2716 2717 2718 2719 2720 2721 2722 2723 2724 2725 2726 2727 2728 2729 2730 2731 2732 2733 2734 2735 2736 2737 2738 2739 2740 2741 2742 2743 2744 2745 2746 2747 2748 2749 2750 2751 2752 2753 2754 2755 2756 2757 2758 2759 2760 2761 2762 2763 2764 2765 2766 2767 2768 2769 2770 2771 2772 2773 2774 2775 2776 2777 2778 2779 2780 2781 2782 2783 2784 2785 2786 2787 2788 2789 2790 2791 2792 2793 2794 2795 2796 2797 2798 2799 2800 2801 2802 2803 2804 2805 2806 2807 2808 2809 2810 2811 2812 2813 2814 2815 2816 2817 2818

zasilania z infiltracji opadów, przeznaczony wzrost infiltr-

druga w sprawie kandydatury do Rady Skarbu w rejonie woj-

Na podstawie wyników testowych na model numeracyjnym

[illegible]

1950

korzysiano woz. m. zebrałkow nastrajający

Addressed postage

100

Koncowe wyniki prognozy zasobowej i obliczone parametry litracyjne studzien wraz z objaśnieniami użytych symboli przedstawia tabela 12.

W warunkach eksploatacji studzien z globalną wydajnością 410 m³/h w dokumentowanym terenie wytworzone zostaną depresje rejonowe o wielkości 1,8 - 6,5 m a dynamiczne zwierciadło wody osiągnie poziom 169,4 - 202,5 m n.p.m. w przedziale 5,2 - 12,0 m nie przekraczając określonych granic dopuszczalnego obniżenia zwierciadła wody. Rozliczenie badanych ujęć na dokumentowany obszarze wraz z wynikami prognozy zasobowej przedstawia załącznik nr IV/4. Obliczone na maszynę cyfrową wartości przepływu podci warstwy wodonośnej w formie przestrzennej zilustrowano na zał. nr IV/9.

9.5. Ocena wyników badań modelowych

Zadaniem badań modelowych było oszacowanie zasobów odnawialnych i eksploatacyjnych czwartorzędowego zbiornika wód podziemnych zalegającego w obszarze zlewni rzeki Bkory w rejonie Zagrodna. Rozwiązanie modelu przeprowadzono w oparciu o dane z badań terenowych, a w szczególności: - pomiaru zwierciadła wody w studniach i piezometrach zalegających poziom naturalny, - pomiaru zwierciadła wody na ujęciu "Olisanica" rejonu Zagrodne, - materiały archiwalne z ujęcia "Olisanica" i PGR w

- wyniki badań hydrogeologicznych w otworach rozpoznańskich odwierconych dla ujęcia "Zagrodno" i "Kojalechów", - materiały z rejestru eksploatacji ujęcia "Olisanica", - wyniki badań hydrogeologicznych w otworach rozpoz-

Wyniki prognozy eksploatacyjnej ujęcia "Olśzanica", "Zagrodno", "Wojciechów"

tab. 12.

Lp	Ujęcie nr	Współrz. ujęcia na tabu-logr.	Wiersz kolumna	Q m ³ /h	H m n.p.m.	H _K m n.p.m.	H _S m n.p.m.	S _r m	ΔS m	S _e m	S _{dop} m	Uwagi	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
11	Olśzanica	8	14	20	203,0	206,4	202,6	202,0	3,8	0,60	4,4	12,0	Studnie znajdujące się w obrębie odwodnienia ko-
12	7	6	13	40	203,4	206,8	202,4	201,7	4,4	0,70	5,1	13,0	
3	Zagrodno	28	11	40	178,4	178,5	176,0	170,9	2,5	5,10	7,6	10,0	pompa w rurze podfiltrowej
4	IIs	28	13	20	177,7	177,6	175,7	172,0	1,9	3,7	5,6	10,0	
5	III	27	12	40	178,4	178,4	176,2	170,0	2,2	6,2	8,4	14,0	-"
6	PGR-Zagrodno II/23/	31	9	15	177,5	178,0	175,8	169,3	2,2	6,5	8,7	12,9	pompa w rurze podfiltrowej, proponuje się skrócić filtr
7	III/24/	31	9	15	177,6	178,0	175,8	168,1	2,2	7,7	9,9	10,4	
8	Wojciechów	37	24	20	175,6	174,5	169,9	166,4	4,6	3,5	8,1	6,8	pompa w rurze podfiltrowej lub filtrowej
9	3W	39	23	65	175,5	175,5	170,0	165,1	5,5	4,9	10,4	11,0	
10	HI	37	22	30	176,0	175,8	170,5	167,4	5,3	3,1	8,4	11,0	pompa w nadfiltr
11	5W	37	20	30	176,0	176,9	171,6	165,3	5,3	6,3	11,6	10,0	
12	4W	41	21	35	176,4	176,6	171,8	167,3	4,8	4,5	9,3	10,0	otwór projekt
13	6W	33	17	40	177,1	176,8	172,7	166,6	3,9	6,2	10,1	10,0	
	Ogółem:			410	175,5-203,4	174,5-206,8	169,9-202,6	165,1-202,0	1,9-5,5	0,6-7,7	4,4-11,6		

Objaśnienia: H - rzędna statycznego zwierciadła wody

H_K - rzędna dynamicznego zwierciadła wody przy depresji regionalnej

H_S - rzędna dynamicznego zwierciadła wody przy depresji eksploatacyjnej

S_e - straty hydrauliczne na filtrze obliczone według wzoru Szestakowa.

$H_S = H_K - \Delta S$

$S_e = S_r + \Delta S$

Objaśnienia: H - rzędna statycznego zwierciadła wody

H_K - rzędna dynamicznego zwierciadła wody przy depresji regionalnej

H_S - rzędna dynamicznego zwierciadła wody przy depresji eksploatacyjnej S_e

$$H_S = H_K - \Delta S$$

S - straty hydrauliczne na filtrze obliczone według wzoru Szestakowa.

$$S_e = S_r + \Delta S$$

Na podstawie zebranego materiału, dla potrzeb obliczeń komputerowych, dokonano schematyzacji warunków hydrogeologicznych dokumentowanego obszaru. Sporządzony model matematyczny posłużył do ustalenia warunków zasilenia i drenazu rozpatrywanej warstwy wodonośnej oraz do określenia wielkości bilansowych. Do wytarowania naturalnej powierzchni piezometrycznej posłużyły dane z pomiarów terenowych wykonane w październiku 1988 r. Niekomentem jest brak danych o zaileganiu wstępnego wody w obszarach granicznych modelu, zwłaszcza wzdłuż granicy południowej i zachodniej. Wielkość ciśnień piezometrycznych dla tych rejonów przyjęto według interpretowanej mapy hydroizochips - str. nr IV/10. Otrzymana na modelu wielkość zasilenia opadowego warstwy wodonośnej, przeliczona na wartość modułową $3,8 \text{ l/s/km}^2$ jest porównywalna z wartością modułu odpływu podziemnego rzeki Skory określonej dla profilu w Zagrodzie w wynoszącej $3,5 \text{ l/s/km}^2$.

Według wieloletnich danych hydrologicznych, dotychczas zlewni rzeki Skory do profilu Chojów, J. Sawicki oblicza wielkość odpływu podziemnego w granicach $3,1 - 3,8 \text{ l/s/km}^2$. Rozłon wstępnego wód podziemnych wytworzony przez odwodnienie Kopalni "Konrad" odzorowano również na bazie pomiarów z października 1988 r. wykonanych na niepracującej w tym okresie ujęciu w Olszanicy. Zakłada się, że poziom odwodnienia jest stały a warunki hydrogeologiczne w tym rejonie nie ulegają pogorszeniu. Przyjmując odpowiednio o-
 bejmuje tylko strzęp ujęcia "Olszanica".

Przy wykonywaniu prognozy eksploatacyjnej z uwzględnieniem wszystkich ujęć zlokalizowanych na dokumentowanym obszarze główny obszar poborów przewidziano na ujęcie "Wojciechów". Ustalono wydajność poszczególnych studzien, dostosowane do lokalnych warunków hydrogeologicznych, mieszczących się w przedziałach wydatków dopuszczalnych, a wielkość zasilenia w otworach nie przekraczając granicznego poziomu wyznaczonego poziomem górnych krwawidli filtrów.

moduł zasobów eksploatacyjnych wynosi $2,4 \text{ l/s/km}^2$, co stanowi 63 % wartości modułu zasilenia warstwy wodonośnej obliczonego dla warunków naturalnych. Z uwagi na istniejącą

ce w dokumentowaniu obszarze warunków hydrodynamiczne, cha-
 rakteryzujące się znacznymi epokami hydralizacji w stre-
 nach drenażu, a także przy/organizacji sprawności studzien
 wierconych, nie ma możliwości pełniejszego wykorzystania
 naturalnych zasobów dynamicznych.

10. Ustalenie i ocena zasobów

10.1. Zasoby dynamiczne

W oparciu o wyniki badań modelowych jednowarstwowego
 zbiornika wód podziemnych w utworach czwartorzędowego pię-
 tra w rejonie miejscowości Olszanica - Zagrodno - Wojcie-
 chów, zajmującego powierzchnię 48 km^2 ustala się zasoby
 naturalne odnawialne w ilości $Q_0 = 1043 \text{ m}^3/\text{h}$, na które akty-
 wnie składają się:
 - infiltracja opadów: $661 \text{ m}^3/\text{h}$
 - dopływ spora obszaru: $332 \text{ m}^3/\text{h}$
 - zasilenie z wód powierzchniowych: $50 \text{ m}^3/\text{h}$.

Z przeprowadzonych obserwacji hydrologicznych wykonano na
 podstawie bilansu wodnego zasoby odnawialne w ilości $Q_0 =$
 $- 0,343 \text{ m}^3/\text{s} = 1235 \text{ m}^3/\text{h}$ dla powierzchni przyjętej równi
 wynoszącej $75,5 \text{ km}^2$. Taką bowiem powierzchnię równi pra-
 cuje na zasoby udokumentowanego obszaru. Wynosi ona
 składowymi tych zasobów w przedstawionym bilansie są w skład-
 niki, a mianowicie: przede wszystkim odpływ podziemny wy-
 noszący $- 0,216 \text{ m}^3/\text{s} = 777,6 \text{ m}^3/\text{h}$ i infiltracja węgłowa
 $- 0,127 \text{ m}^3/\text{s} = 457,2 \text{ m}^3/\text{h}$.
 W zestawie przedstawionych wyników, wartość zasobów odnaw-
 ialnych przyjęta z badań modelowych bardzo dobrze kores-
 ponduje z wyliczeniami hydrologicznymi.

10.2. Zasoby eksploatacyjne

Zasoby eksploatacyjne ustala się również na podstawie badań modelowych stanowiących rozdział nr 9 niniejszej dokumentacji.

Wielkość tych zasobów rozpisano w jednym wariancie. Ustalamo je dla jednowarstwowego zbiornika o powierzchni

48 km^2 w ilości $Q = 410 \text{ m}^3/\text{h}$ / tab. 11/. W ramach tej sumy znajduje się eksploatawane już od szeregu lat ujęcie wody PCN - Zagrodno, któremu przypisano wielkość $Q = 30 \text{ m}^3/\text{h}$.

Tak więc dla ujęć "Olizanica - Zagrodno - Wojciechów" zasoby eksploatacyjne wynoszą $380 \text{ m}^3/\text{h}$. Dla pobrania tej ilości wody należy doprojektować na ujęciu "Wojciechów" dodatkowe otwory rozpoznawcze w ilości trzech. Lokalizacja tych otworów została wyznaczona przez model kierując się optymalnymi parametrami hydrogeologicznymi i uwzględniającymi dodatkiem zmniejszenie ujemnego wpływu tego ujęcia na studnie kopane w miejscowości Wojciechów, przez przesunięcie środka ciężkości eksploatacji w przeciwnym kierunku niż wień wojciechów i jej studnie kopane.

Eksploatacja w ramach ustalonych zasobów wywoła depresję rejonową od $1,9 - 5,5 \text{ m}$, a średnie zwierciadła wody kształtować się będą odpowiednio od $169,9 - 202,6 \text{ m n.p.m.}$

Depresja rejonowa i średnie prognozowane koszty zaznaczone na przekrojach i mapach sat. nr IV/13 i IV/5 i 11.

Jak wykazały badania modelowe, w bilansie zasobów eksploatacyjnych przede wszystkim edrywa rolę infiltracja opadowa. Natomiast infiltracja z wód powierzchniowych oraz drenaz krawędziowej strefy doliny skory stanowi tylko jego uzupełnienie.

Ustalanie zasobów eksploatacyjnych w w/w wysokości uznaje należy za prawidłowe w obecnej chwili na podstawie istniejących materiałów. Ze względu jednak na to, że nie przeprowadzono tu pomiarów rezerwowanych, które bardziej dokładnie mogłyby scharakteryzować hydrodynamiczne występowanie tu wód

I ich zasobność - proponuje się ustalić zasoby eksploatacyjne przyjąć warunkowo, tj. na okres 2 lat przy pełnej eksploatacji wszystkich ujęć, po czym należyaby przepro-

wadzić ich korektę.

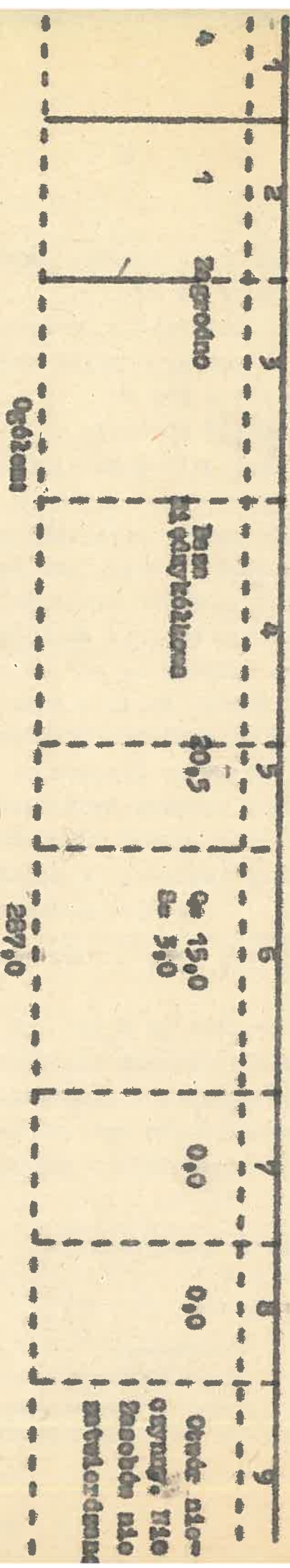
W związku z tym, że w obszarze ustalonych zasobów istnieją bądź istnieły ujęcia mające już uprzednio zatwierdzone zasoby eksploatacyjne wnoszą się o anulowanie tych zasobów przez anulowanie odpowiednich aktów. Należy zaznaczyć, że obecnie z 4 istniejących ujęć - czynne jest tylko jedno tj. ujęcie: "PGR Zagrodno" na lewym brzegu rzeki Skory w jej dolinie. Zapobiega ono w wodę wszystkie jednostki uspołecznione na terenie Zagrodna /PGR, SKR/ oraz osiedle mieszkaniowe i wieś Zagrodno. Pozostałe ujęcie znajdujące się na tym terenie są od kilku lat nieczynne lub zlikwidowane.

Dla wariantu zasobowego modelu, przyjęto pobór wody trwającego ujęcia w wysokości 30 m³/h co w zupełności pokrywa zapotrzebowanie.

Tabela nr 18. Ilustruje wszystkie ujęcia na w/w terenie wraz z ich poborem i ilością dotyczącą zatwierdzonych zasobów w kat. "B".

Tab. 13

lp	Numer otworu / pleru. /	Miejscowość	Użytkownik	Grubo- kość studni	Zasoby eksploat. w kat. B lub wydajność eksp. Q i depresja S	Pobór wg	Modelu	Uwagi
1	2	3	4	5	6	7	8	9
1,2,3,4, 6,7	Olśzanica	KGHM Z.G. "Konrad" w Iwinach	45,0 59,5	Q = 150 m ³ /h S = 3 m KHM/013/3618/X /B/73 O.U.G. W-wa	-	-	60,0	W zasoby do anulowania w 1985r. Eksploat. w ramach obec- nie zatw. zasobów
I, II, III, IV	Zagrodno	PGR wies ostedle	28,0	Q = 110 m ³ /h S = 8,0 U.W. - Wrocław Góra 155/73	20,0	30,0	Zasoby do anulowania. Eksploat. J.W.	
1	Modlikowice	PGR	38,5	Q = 12,0 S = 1,9	0,0	0,0	Otwór zlik- widowany. Nie zatw. zasobów	



Obecnie utworzone zasoby wynoszą tylko 110,0 m³/h /PGR - Zagrodo/, ponieważ ujęcie "Glazunów" nie jest umożliwiono zasoby eksploatacyjnie w tym D dec. na KIH/013/5095/h/65 - m. 2.
 Ujęcie to było eksploataowane w ramach obecnie utworzonych zasobów.
 W chwili obecnej pobór z tego terenu wynosi ok 25,0 m³/h.

11. Ujęcie wody, eksploatacja, oddziaływanie, zagrożeń

1 ochrona

11.1. Eksploatacja

W ramach ustalonych zasobów eksploatacyjnych dokumentowanego obszaru znajdują się 3 ujęcia wody: "Olisanica", "Zagrodno" i "Wojciechów". Wszystkie te ujęcia mogą być eksploatowane zespołowo i równocześnie z wydajnościami odpowiednio: 60 m³/h, 100 m³/h i 220 m³/h, tj. łącznie 380 m³/h.

Ujęcie wody "Olisanica"

Eksploatowane do 1983 r. Składa się z 5 otworów czynnych/studni, z których dwa mogą być studiami podstawowymi, natomiast pozostałe trzy - awaryjnymi. Proponuje się jako studnie podstawowe st. nr 2 i 7, a awaryjne 1, 3, 4. Istniejąca studnia nr 6 jest nieczynna od 1975 r. i ze względu na utopione agregaty pompowe, których nie udało się wyciągnąć, powinna ulec likwidacji.

Ze względu na to, że ujęcie to było eksploatowane od szeregu lat posiada wszystkie studnie obudowane i podjęzione do uruchomienia zaporowego zbiornika Nielek Grodzicki w wodę. Posiada też stację uzdatniania wody.

Ustalone i zatwierdzone zasoby eksploatacyjne w kat. "B" w ilości Q = 150 m³/h przy S = 5 m w akcie KIM/013/3618/B/73 z dn. 13.03.1973 r. w niniejszej dokumentacji ulegają korekcie do wielkości 60 m³/h, przy depresji S = 3,8 - 4,4 m.

Na podstawie badań modelowych ustalono ponowne parametry eksploatacyjne poszczególnych studni i zastawiono je w tabeli nr 12.

Ujęcie to posiada pozwolenie wodno - prawne w ilości 169,8 m³/h.

Ujęcie wody "Zagrodno"

Składa się z 3-otworów rozpoznawczych /studni/ o nr 12, 112, 111. Dla zapewnienia bezawaryjnej eksploatacji z pełną wydajnością, projektuje się studnię awaryjną nr III 2/V. Projekt na tę studnię zawierał podział nr 14, a lokalizacja znajduje się na mapie dokumentacyjnej w skali 1 : 10 000 - zat. nr IV/2. Eksploatacyjne parametry dla poszczególnej otworów zawiera ta sama tabela tzn. 12.

Ujęcie wody "Wojskichów"

Składa się z 4 otworów rozpoznawczych /studni/ o nr 1W, 2W, 3W i 4W oraz 5 otworów rozpoznawczych - projek- towanych o nr 4W, 5W i 6W. Otwór nr 2W będzie pełnił rolę studni awaryjnej. Docelowa eksploatacja tego ujęcia została ustalona na 220 m³/h. Tabela nr 12 przedstawia parametry eksploatacyjne dla wszystkich studni tego ujęcia.

11.2. Oddziaływanie

Przeprowadzone prace pozwoliły stwierdzić, że eks- ploatacja tych ujęć generalnie nie powinna mieć ujemnego wpływu na uprawy rolnicze w obszarze ich oddziaływania, po- nieważ naturalne zwierzęta wody w rejonie tych ujęć znajdują się znacznie poniżej głębokości 4,0 m stanowiącej granicę o ujemnym wpływie na te tereny. Naturalne zwier- ciadło wody będzie występuje tu poniżej 10 m od terenu. Dotyczy to w szczególności ujęcia "Olszanica" i "Zagrodno". Obydwa te ujęcia nie będą również pracować we wspólnym trybie depresyjnym, ponieważ oddziaływanie od siebie natu- ralnym wybieżaniem skraj krystalicznych podłoża podwar- tościowego /rejon otw. 5 i III p w Olszanicy/ i znajdują się w odrębnych strukturach wodonośnych.

W obszarze oddziaływania ujęcia "Zagrodno" pracuje nato-

Tabela nr 14.

Lp	Nazwa ufjęcia	Numer otworu	S _e w m	Q _e w m ³ /h	Dynamiczne zw. wody w otw. nph	od ter. w m	Typ pompy w otw.	Głębokość samontow. pompy pon. teren u w m	Uwagi
1	"Olszanica"	12	4,4	20	198,6	22,0	G80	27,0-32,0	
		17	5,1	40	198,3	25,5	G80	30,0-35,0	
		1	4,0	15,0 ^x	200,0	29,0	G60	32,0 ^x	awaryjny, x/ w rurach nadm. filtr. pompa
		13	3,0	30,0 ^x	202,3	13,0	G80	18,0-28,0	awaryjny
		14	12,0	30,0 ^x	203,2	8,0	G80	13,0-30,0	awaryjny
	Razem:			60,0					
2	"Zagrodno"	12	7,6	40,0	178,4	22,7	G80	26,0 ^x	x/ lub do podfiltrowej na głęb. 43,0 m
		112	15,6	20,0	177,7	19,9	G80	23,0 ^x	j.w. na gł. 45 m
		H-II	8,4	40,0	178,4	20,7	G80	26,0	
3		1112/A	8,4	40,0 ^x	178,4	20,7	G80	26,0	Studnia awaryjna. - pro- jektowana

miast ujęcie "pgr - Zagrodno", oraz znajdujące się szereg
 studni gospodarskich /kopanych/ tej wsi. Nie wykonano
 ze przynajmniej części z tych studni stałego poboru wo-
 dy użytkowej bądź ciepłej na jej niedobór przy pełnej
 eksploatacji obu tych ujęć. Należy jednak dodać, że wieś
 Zagrodno została spodociekowana i pobiera wodę z ujęcia
 "pgr - Zagrodno". Ujęcie to założone jest w dolinie rzeki
 Skory w jej bliskim sąsiedztwie toteż oparte jest w głów-
 nej mierze na strumieniu wód infiltracyjnych.
 W rejonie oddziaływania ujęcia "wojciechów" występuje lo-
 kalne poziomu przypowierzchniowy i związane z nim wody grun-
 towe. W tych obszarach zachodzi obawa o ujemny wpływ eks-
 ploatacyjnego ujęcia na stosunki glebowo rolne w tym również
 i o uprawy. Mimo, że zwierciadło wód poziomu eksploatawa-
 nego występuje również poniżej 10 m głębokości, nie można
 całkowicie wykluczyć ujemnego wpływu jakiegoś może typ tu
 pobór wód z pewną wydajnością. Doprowadzić to może do prze-
 suzenia gleby, co wiąże się będzie z przysuszciami ze zmia-
 ną struktury upraw. Ujęcie "wojciechów" założone zostało
 w najkorzystniejszej strukturze wodonośnej, jednak dotyczy-
 onowe badania wykazały, że w północnej jego części wystę-
 puje bardzo intensywny drenaż strumienia wód podziemnych,
 co w konsekwencji wpływa ujemnie na ogólną zasobność tego
 rejonu. Sprawa ta wymagałaby dalszego zbadania, co wycho-
 dzi poza ramy niniejszego opracowania. Nie wykonano, że
 drenaż ten związany jest ze stracją układową Sudeckiego
 układowego przepiękającego przez podziemną część do-
 kumentowanego obszaru. W obszarze tym zachodzi bardzo duża
 infiltracja opadów, jak również ciekły powierzchniowy za-
 nikają na dwóch odcinkach. Stąd też temu odczyniły wykaza-
 cenie charakterystycznego piktura, głównie w postaci utworów
 dobre przepuszczalnych /piaski i żwiry/ - zry. nr IV/5 i
 IV/13.

Rekonstrukcja ujęcia wody z pominięciem odbioru się ujem-
nie na studniach kopanych w tej miejscowości, doprowadza-
jąc do obniżenia się ich zwierciadła względnie do lokalne-
go zaniku wody. Najcież to na uwagę z.g. "Konrad" prowadzi
od kilku lat pomiaru stacjonarne w wybranych studniach.
Należy jednak przewidzieć w przyszłości zaopatrzenie tej
wsi w wodę z w/w ujęcia, ponieważ w chwili obecnej jedy-
nym źródłem zaopatrzenia w wodę są studnie kopane. Dla u-
ciążenia zagadnienia związanego z oddziaływaniem tych
ujęć projektuje się w niniejszym opracowaniu dodatkowe o-
twory obserwacyjne /rozdz. 14/.

11.3. Zagrożenia

Ważnym aspektem dokumentowane ujęcie znajduje się na tere-
nach pol. uprawnych /grunty orne/, w większości należące
do państwa. 50 - 55 m od strefy ochrony bezpośredniej.
Warstwy wodonośne, z których czerpie wodę nie posiadają
odpowiedniej izolacji od powierzchni. Stwarza to zagroże-
nie dla jakości wód tych ujęć, ponieważ zanieczyszczenia
na powierzchni mogą być przeniesione do ujęć. W szczególności wodom tym zagraża nieodpowiednio pro-
wadzona gospodarka rolna i leśna, związana z nawożeniem
głęb /sztuczne nawozy, gnojowice/ oraz ochroną roślin /pe-
stycydy/.

W związku z powyższym w obszarach bezpośredniego oddziały-
wania tych ujęć przed ich uruchomieniem należy uporządko-
wać gospodarkę nawożenia tych gleb w zakresie ogranicze-
nia stosowania nawozów sztucznych i naturalnych ze szczegó-
lnym ograniczeniem stosowania gnojowicy. Dodatkowo należy
zlikwidować dzikie wysypiska śmieci zlokalizowane w sąsied-
zie w bezpośrednim sąsiedztwie cieków ziemnych i studni uję-
cia "Zęgodno". Wysypiska to zostało zaznaczone na zarz.
nr IV/2 - mapa dokumentacyjna.

Wybudowanie w przyszłości projektowanego zbiornika wod po-

wierzechniowych na rzecze Skorze w rejonie miejscowości Mod-
likowice - Zagrodno powinno pozytywnie wpłynąć na zasobność
tych ujęć, ponieważ nastąpi wówczas dodatkowa infiltracja
do tych ujęć związana z podniesieniem poziomu wód w całym

obszarze.

11.4. Ochrona wód

Strefa ochrony bezpośredniej

Dla wszystkich studzien ujęcia "Zagrodno" i "Wojciechów"
należy wyznaczyć tzw. "teren ochrony bezpośredniej" - obej-
muje on obszar wokół każdej studni o promieniu 10 m od
punktu poboru wody wraz z urządzeniami pompowymi. Teren ten
należy ogrodzić ze względu na to, że podlega ścisłej ochro-
nie sanitarnej - zabrania się jakiegolwiek jego uprawy. Te-
renu ochrony bezpośredniej nie wyznacza się, za wyjątkiem
studni nr 2W. Dla studni tej strefa ochrony bezpośredniej musi
wynosić 20 - 30 m od strefy ochrony bezpośredniej.

12. Zestawienie kosztów wykonanych prac

Lp	Wyszczególnienie prac	Koszt w zł	projektowany w 1984 r.	wykonany
1	I. Prace wiertnicze	2755980	2	1
2	Materiały wbudowane	2370916	3	1
3	Próby pompowania	4511590	4	1
4	Transport	802744	5	1
		5671238		
		2516995		
		8092421		
		4089230		

Ł. 15

ten postada już zatwierdzone zasoby eksploatacyjne w kat.

"G" nr dec. KIM/013/5095/B/85 - zak. 2.

13.2. Prace te prowadzono w otworach czwartorzędowych.

Generałyte należy stwierdzić, że czwartorzędowe piętro wo-

donosne buduje jeden poziom, w którym utworzy przepuszczal-

ne staniowię zdecydowane wiskosze w pionowym i poziomym pro-

filu. Otrzymane parametry hydrogeologiczne pozwalają za-

kwaliifikować ten teren jako średnio zasobny i zasobny w wo-

dy, z tym że najkorzystniejsze warunki panują w obrębie

wybudowanego ujęcia wody "Wojciechów".

13.3. Przeprowadzone badania modelowe jednowarstwowe-

go zbiornika o powierzchni 48 km² doprowadziły do ustale-

nia zasobów dynamicznych w ilości $Q = 1043 \text{ m}^3/\text{h}$ a eksplo-

tacyjnych - $Q = 410 \text{ m}^3/\text{h}$ przy deficycie rejonowej $S = 1,9$ -

- 5,5 m. Wielkość te proponuje się przyjąć do zatwierdze-

nia w kat. "B".

W ilości tych zasobów istnieje już zatwierdzone zasoby eks-

ploatacyjne w kat. "B" w wysokości $Q = 115 \text{ m}^3/\text{h}$ dla eks-

ploatawanego od szeregu lat ujęcia wody "PGR - Zagrodno"

i ujęcia ożarnie $Q = 450 \text{ m}^3/\text{h}$ - obecnie niewykorzystane, dla-

tego też wnosz się o ich anulowanie zgodnie z tabelą nr 13.

poz. 2.

13.4. W ramach proponowanych do zatwierdzenia zasobów

eksploatawanych będzie można istniejące już od dawna ujęcie

"Olszanica" z wydajnością maksymalną tylko 60 m³/h, ujęcie

cie "Zagrodno" - 100 m³/h, ujęcie "Wojciechów" - 220 m³/h,

a ujęcie PGR - Zagrodno z wydajnością $Q = 50 \text{ m}^3/\text{h}$.

Dla wydobycia tej ilości wody na ujęciu "Wojciechów" należy

wybudować jeszcze dodatkowo trzy otwory rozpoznawcze /stud-

nie/. Projekt na te otwory zawiera rozdział 14.

13.5. Udokumentowana ilość wody z ujęć Olszanica - Za-

grodno - Wojciechów zaszkodzi w pełni zapotrzebowanie in-

westora wynoszące 360 m³/h.

Eksploatacja tych ujęć zostanie uruchomiona po zaprzestaniu

prze wydobyczych kopalni "Konrad", ponieważ obecnie rejon

Wojciechów Grodzkiego zapobiegany jest z wód dobowych uży-

tych. Wypadek konieczności zapewnienia ujęcia PGR ujęciem

eksp. $Q = 110 \text{ m}^3/\text{h}$, ujęcie wody "Zagrodno" w on by

eksp. tylin z wydajnością $Q = 20 \text{ m}^3/\text{h}$. Wskazówki

Olszanica może być eksp. z ujęciem. A do 60 m³/h.

kiach przy eksploatacji tej kopalni. Wody te są wyso-
kiej jakości, odpowiadającej wymagom dla wód pitnych - za-
m H/5.

13.6. Woda z udokumentowanych ujęć jest przeznaczona do
pienia, odczynnie prawie obojętnym, słabo kwaśna lub słabo
zasadowa, posiada tylko znikome ilości żelaza i manganu.
Pozostałe wskaźniki fizyko - chemiczne znajdujące się znacz-
nie poniżej norm dla wód pitnych. Mineralizacja ogólna tych
wód jest niska. Są to wody słabo agresywne w stosunku do
betonu i żelbetonu. Badania technologiczne wykazały, że na-
datnienie ich jest proste i nie wymaga skomplikowanych u-
rządzeń. Bakteriologiczne wody te nie budzą zastrzeżeń.

13.7. Eksploatacja tych ujęć generalnie nie powinna
wpłynąć ujemnie na środowisko glebowe - rolne w obszarze
oddziaływania tych ujęć, poza jednym wyjątkiem w rejonie
wojleszowa, gdzie ten problem może lokalnie wystąpić.

13.8. Ze względu na to, że ujęcia te zlokalizowane są
na polach uprawnych /najkorzystniejszej wykształcony poziom wo-
doności/, należy uprządkować gospodarkę rolno - leśną
/nawożenie gleb i ochronę roślin - gnojowica, nawozy sztu-
czne, pestycydy/ w obszarze oddziaływania tych ujęć, dla
zapewnienia odpowiedniej jakości wód. Należy też zlikwido-
wać "dziurki" wysypisko śmieci w rejonie ujęcia "Zagrodno".

13.9. Biorąc pod uwagę zasobność tego obszaru oraz
sposób ustalania zasobów /bez pomiarów bezpośrednich/, wnos-
kuje się o ich warunkowe zatwierdzenie w proponowanej wy-
sokości na okres 2 lat przy pełnej eksploatacji ujęć, w
czasie której należy prowadzić obserwacje powierzchni piesz-
czyennej we wszystkich otworach obserwacyjnych i eksplo-
atacyjnych. Po tym okresie należy opracować aneks pod kątem
przeprowadzenia ewentualnej korekty tych zasobów.

13.10. W związku z powyższymi zobowiązaniami się Urzętkow-
nika wszystkich ujęć do prowadzenia w dalszym ciągu stacjo-
narych obserwacji hydrogeologicznych w wytyczonych stud-
niach kopanych oraz odwierconych otworach /piezometrach
i studniach/. Zaleca się również kontrolę chemiczną wód oraz

rejestrowanie wydajności. Pomiaru te prowadzić należy 1 x na kwartał.

13.11. Kształtacja tych ujęć, jak również wszelkie zmiany parametrów eksploatacyjnych w stosunku do zalecanych powinna odbywać się pod nadzorem służby hydrogeologii-
cznej.

13.12. Aby przeciwdziałać rozwojowi bakterii żelazistych metabolizm których przyspiesza starzenie się studni,
należy studnie te co 30 dni dezynfekować chlorem.

15. Wszystkie studnie należy zarejestrować w oparciu o karty rejestracyjne w U.W. w Legnicy w Wydziale Ochrony Grodziska, Gospodarki Wodnej i Geologii zgodnie z Zarządzeniem Prezesa GUG z dnia 30.VIII 1970 r. /M.P. 26, poz. 220/, oraz zawiadomić ten organ o trwałych zmianach, np. jakości wody, głębokości zwierciadła wody, wydajności itp.

14. Projekt badan hydrogeologicznych

14. Projekt badań hydrogeologicznych 11 1 10 000 - 202.

14-1-01

[illegible]

- Rozbudowa ujęcia "Wojskichów" do wydajności 1200 m³/h.
- Zabezpieczenie ciągłej eksploatacji ujęcia "Zagrodno" przy pełnej wydajności 100 m³/h.
- Ustalenie zasięgu oddziaływania ujęcia "Wojskichów" od strony południowej oraz dodatkowe wyjaśnienie hydrodynamicznych warunków podziemnych ujętego poziomu z wodami powierzchniowymi rzeki Skrzy w rejonie północnym.

14.2. Zapis prac obywateli o charakterze następującym:

0°DOR n 1 0°411 n en l'élévation de 50 m, 47° 3'0 DOR

100

- :"оуролузу" итсн су -

1990

1. etnotypiczny nr III/2/V o charakterze stud-
niowskiej powiatowej otwartej rozpoznamy H-III a otworem
rozpoznawczy Sp. - rozpoznamy H-III a otworem

Form of Affidavit of Service of Process

[illegible]

- 3 отъемахъ въ 4, 5, 6 и 7-ми отъемахъ - 11 отъемахъ

[illegible]

- 3 otwory poszukiwacze o nr 13p i 14p, i 15p o charakterze obserwacyjnym, do spłonu czwartorzędnu, tj. do głębokości na 40 - 50 m
- 2 otwory obserwacyjne - płytkie do głębokości 10 m

/w tym 1 otwór zastępczy/ o nr 60/s obok otworu zn182co-

Плато 66 1/2 в долине реки Зылы - 1000 м

* uerpep nrofer

14.3. Lokalizacja projektowanych otworów naziwuje się na-

mapie dokumentacyjnej II w skali 1 : 10 000 - zał.

Grat. IV/2.

14.4. Szczegółowy zakres projektowanych prac

14.4.1. Prace wierzniące

Wszystkie otwory rozpoznawcze i poszukiwawcze wiercić

systemem HOS/ aparatem TUR-50, przy czym różniące się

średnice zarturowania i zasilitowania w zależności od ro-

dzaju otworów:

- otwory rozpoznawcze wiercić w 2 kolumnach rur ϕ

0,508 m i 0,477 m do głębokości ca 50 m, tj. 8,0 ponizej

spęgu warstwy wodonośnej projektowanej do ujścia.

Warstwy wodonośne przewidziane do ujścia zasilitować fil-

trzem ródzkm ϕ 273/292 o następującej konstrukcji:

- podziltrowa blaszana długości 8,0 m zakończona den-

ktem i postawiona na poduszce żwirowej grubości 1,0 - 2 m.

Zaprojektowanie drugiej rury podziltrowej umożliwi w ra-

nie konieczności zaprzestanie pompy do niej

14.4.2. Część robocza filtra - rura blaszana typ mostkowy

względnie szczeliny w statek nylonowy, podwójnie owinię-

ty, o wymiarach oczek $1/1 \times 1/1$ w zależności od

uzielnienia warstwy wodonośnej - ziltrowanej

- podziltrowa blaszana wprowadzona do powierzchni

wokół filtra wykonac obsypkę filtracyjną odpowiednią do a-

listnienia ujętej warstwy. Rury robocze ϕ 0,508 m i 0,406

m - usunąć oszkowicie z otworu. Wykonac zabezpieczenie na

rurę nadziltrową, dla ochrony otworu przez zasypaniem z

zemiątką. Dokładną konstrukcję tych otworów przedstawiono

Gratizacje na zał. nr IV/23.

OTWORY - OBSERWACYJNE - Wiercio z kolumnami rur ty-
ko o największej średnicy, tj. $\phi 0,356$ m i $0,299$ m do głębo-
kości ca 40 - 50 m, tj. do spągu czwartorzędowych utworów.
Otwory zostaną zafiltrowane filtrami obserwacyjnymi sta-
nowymi $\phi 89$ mm / w wypadku napotkania warstwy wodonośnej /
i zabezpieczone od zanieczyszczenia. Wszystkie rury robocze usunie-
te zostaną z otworu, a wokół części roboczej filtra zosta-
nie wykonana obrysowa filtracyjna podobnie jak dla otworów
rozpoznawczych. Dokładna konstrukcja znajduje się na rz. nr IV/24.

OTWORY - OBSERWACYJNE - DOKŁADNIE - Wiercio z satuk od-
wiercio do głębokości ca 8 - 10 m w rurach ϕ mm. Przy-
powierzchniową warstwę wodonośną zafiltrować filtrem obser-
wacyjnym $\phi 89$ mm o następującej konstrukcji:
- podfiltr 2 m
- filtr 2 m / część roboczą: rura perforowana owinięta
siatką nylonową 1 x 1 mm /
- nadfiltr 2 m doprowadzona do powierzchni drugości ca
6 - 4 m. Rury osłonowe zostaną wycofane z otworu. Wokół
filtra obrysowa z granulacją $\phi 1,4 - 2$ mm, Zak. Graf. nr
IV/25 przedstawia konstrukcję tych otworów.

14.4.2. Prace próbne pomiarowe

- Po odwiertowaniu wszystkich otworów, w otworach rozpo-
znawczych wykonanie próbnego pomiaru pojedyncze poprzedzone
kolumną pomiarową oczyszczającą, a następnie chloro-
waniem otworu i urządzeniem pomiarowym.
Po chlorowaniu kolumny wykonanie 24 godzinnej przerwy,
tzw. "stojki", którą wykorzystac należy na prowadzenie po-
miarów zwierciadła wody w otworze / stabilizacja /.
- Pomiarowe oczyszczające prowadzić do całkowitego
oczyszczenia się wody, tj. ca 48 godzin.
- Pomiarowe pojedyncze każdego otworu wykonanie przy

trzech ustalonych depresjach. Czas ustalania okresła się na 8 - 12 godzin na każdą depresję. W czasie pomiaru pomiarowe pominy trwać dla jednego otworu ca 12 godzin. W

zależności od wyników pomiaru oczyszczającego.

- Pomiaranie to wykonuje pompa głębinowa 6-100 młaz-
czona na głębokości ca 25,0 m poniżej terenu w rurze nad-

złotowej.

- Energia elektryczna będzie dostarczana z agregatów
polowych prądu prądu, tzw. "elektrowni polowej".

- Odfrowadzenie wody do rowu na odległości ca 500

- 1000 m na ujście "pojezierzy" i do Zimnika - na odległość

ca 500 m na ujście "Zagrodno".

- Pomiar wydajności wykonuje przy pomocy przepływ-
mierzów wielokrotne dwójników.

- Pomiar wydajności wody - głębokościomierzami akus-

tycznymi /wielokrotnymi/.

- Pomiar temperatury wody i powietrza odpowiednimi

termometrami.

kontroli i III depesji.

14.4.3. Pomiar i obserwacje

Podczas wiercenia - przed rozpoczęciem prac i po ich

zakończeniu prowadzić codziennie dokładne pomiary iustro

wody w otworze, a wyniki wpisywać do raportów miesięcznych

na bieżąco.

- Po nawierceniu każdej warstwy wodonośnej, zarządzić

należy stójkę i przeprowadzić stabilizację iustro wody,

przy czym uważać je za ustalone z chwilą uzyskania 3 jedna-

komych pomiarów w odstępkach 1 godzinnych.

- Podczas próbnego pompowania, po rozpoczęciu i za-

kończeniu pompowania oraz przy zmianie depresji każdego stop-

nia, mierzyć iustro wody w ustalonych odstępkach czasu:

3 x 5 min, 3 x 15 min, 2 x 30 min i dalej co 1 godzinę, aż

do uzyskania pełnej stabilizacji.

- Odczyty rozpoczynają od momentu rozpoczęcia

- Czas obserwacji wzniosu wody po zakończeniu nie powinien być krótszy niż 24 godziny.
 Dodatkowo w odstępiech 4 - 8 godzinnych należy mierzyć zwierciadło wody w otworach obserwacyjnych wynaczonych przez nadzór geologiczny.

14.4.4. Pobieranie prób

- Podczas wiercenia wszystkich otworów pobierać próby gruntu do skrzynek co 2 m i z każdej zmiany w wykształceniu litologicznym.

- Dodatkowo z warstw piaszczystych, namodulowanych przez znaczących do siltowania pobierać co 2 m próby gruntu do woreczków celem wykonania analiz siltowych / granulometrycznych/. Nie dotyczy płytkich otworów.

- Podczas pomiaru - pobrać z każdego otworu po 2 próby wody do analizy chemicznej i bakteriologicznej pod koniec II i III depresji.

14.4.5. Wyniki z przeprowadzonych prac

Wyniki prac terenowych i kameralnych zostaną przedstawione w formie aneksu do niniejszej dokumentacji. Wszystkie odmierzone otwory rozpoznawcze będą eksploatowane w sposóbowo w ramach przedstawionych do zatwierdzenia w niniejszej dokumentacji zasobów eksploatacyjnych w kat. "B".

15. Wykaz kosztów projektowanych prac

1. Prace wstępne

- otwory rozpoznawcze oraz próbne pomiarowe

26 000 000

- otwory poszukiwane 13 500 000
- otwory obserwacyjne płytkie 60 000

Razem: 39 560 000

2. Prace dokumentacyjne:
- nadzór i opracowanie danych
- prace laboratoryjne
- prace geodezyjne

Razem: 2 221 609

ogółem: 41 781 609

1. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
2. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
3. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
4. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
5. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
6. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
7. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
8. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
9. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
10. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
11. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
12. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne
13. Własne prace geologiczne i dokumentacyjne

Spis literatury i materiałów archiwalnych

1. Blindeman H. - Ocena zasobów eksploatacyjnych wód podziemnych P.W.N.T. - Literatury Geologicznej i Ochrony Bogactw Naturalnych Ziemi, Moskwa 1963 r.
2. A. Byczkowski - Hydrologiczne podstawy projektów wodno-geologicznych / przepływy charakterystyczne / P.W.R. i L., Warszawa 1979 r.
3. Castany G. - Poszukiwanie i eksploatacja wód podziemnych w.g. Warszawa 1972 r.
4. Cholewicki A. - Zależność obrotu wody na wysoczyźnie lubuskiej w świetle analizy wybranych elementów geologicznych i obrotu bilansowych P.T.
5. Dębowski S., Przybyłek J. - Metodyka próbnych pomiarów w dokumentowaniu zasobów wód podziemnych w.g. Warszawa 1980 r.
6. Dymowska I., Tłaska A. - Hydrografia, P.N.M. - 1982 r.
7. Inst. Ochr. Środ. Wrocław - Atlas zanieczyszczenia rzek w Polsce 1983 r., I. Ochr. Śr. - Oddział Wrocław 1986 r.
8. Jordan H.P., Kleszczowski A.S. - Ochrona wód podziemnych, w.g. Warszawa 1984 r.
9. Klimaszewski M. - Geomorfologia Polski, t. 1, Praca zbiorowa, P.W.N., Warszawa 1972 r.
10. Materiały archiwalne P.G. Wrocław - Dokumentacja hydrogeologiczna, Mapy Geologiczne, topograficzne, hydrogeologiczne
11. Paszko Z. - Hydrogeologia ogólna, w.g. Warszawa 1977 r.
12. Pleczyński J. - Odnawialność zasobów wód podziemnych, w.g. Warszawa 1981 r.
13. Przybyłek J. / Praca zbiorowa / - Zasady obliczeń filtracji i instalacji według wzorów Theisa i Hautsma, w.g., Warszawa 1971 r.

Директор
Генерал

UNIVERSITY OF CALIFORNIA, BERKELEY

PSK
BOLESTAWIEC
BENICOWE
ESYTKI
NICA WŁASNA
TEGNICA
IWINY
DA KOLEJOWA
0 99143-619
ZŁOTORYJA
X - 0782695
LIMEX 88-71 74
RON CENTRAL

14. Sawicki J. - Kształtowanie się filozofii w podziemnych polskich podziemnych i zachodniej / rozprawa doktorska, Wrocław 1978 r.
15. Szymanko J. / Praca zbiorowa / - Biblioteka programów obliczeniowych. Zeszyt 4 W.G., Warszawa 1980 r.
16. Turak S i inni / Praca zbiorowa / - Poradnik hydrogeologa, W.G., Warszawa 1971 r.
17. Wieszniowski W. - Atlas opadów atmosferycznych w Polsce w latach 1891 - 1930.
18. Z.P.H. Warszawa - Nomenclatura do zbliżenia współrzędnych filtracji, W.G., Warszawa 1975 r.
19. Z.P.H. Warszawa - Modelowanie filtracji w podziemnych rejonie ujęć wodnych, W.G., Warszawa 1972 r.

1980 r. Licheniowich. Zestyt 4 W.G., Warszawa

Zof. Nr. 1

Od p i s

Zat. Nr 2

D e c y z j a

Na podstawie art. 24 ust. 2 ustawy z dnia 16 listopada 1960 r. o prawie geologicznym/Dz. U. nr 52, poz. 303/1 § 7 ust. 1 za-
rządzenia Prezesa Centralnego Urzędu Geologii z dnia 5 maja
1969 r. w sprawie zasad i sposobu ustalania oraz trybu zatwier-
dzania zasobów wód podziemnych/M.P. nr 19, poz. 163/ oraz
w związku z orzeczeniem Komisji Dokumentacji Hydrogeologicznych

z a t w i e r d z a s i ę

dokumentację geologiczną, przedłożoną przez Kombinat Górniczo-
hutniczy Miedzi w Lublinie, zawierającą ustalenie zasobów wód pod-
ziemnych w rejonie miejscowości: Olszanica - Zagrodno - Wojciechów,
woj. legnickie, wg stanu na dzień 30 marca 1984 r., w ilości:

Ilość zasobów			Kategoria
statycznych m^3	dynamicznych m^3/h	eksploatacyjnych m^3/h	
-	-	380,0 m^3/h	"C"
			6,8 m

z Formacji czwartorzędowej, dla obszaru w granicach podanych na zał. nr 1 i nr 2 dokumentacji.

Decyzja uprawnia do podjęcia działalności gospodarczej związanej z eksploatacją wód podziemnych stosownie do postanowień uchwały nr 64 Rady Ministrów z dnia 1 kwietnia 1969 r. w sprawie ustalania za-
sobów wód podziemnych przy podejmowaniu działalności inwestycyjnej
związanej z eksploatacją tych wód.

Decyzja jest ostateczna.

Jednocześnie traci moc decyzja Prezesa Centralnego Urzędu Geologii z dnia 13.03.1973 r. znak: KDH/013/361/B/73, zatwierdzająca dla przedmiotowego obszaru zasoby wód podziemnych z Formacji czwartorzę-
dowej w kategorii "C" w ilości 310 m^3/h , w tym w kategorii "B" 150 $m^3/$

P r e z e s
Centralnego Urzędu Geologii

dr inż. J. Gembowski /

Z A T W I E R D Z A

Data 15. III 1985

Marek Zaleski

Podpis



Opis

Załącznik 3

D e c y z j a

Na podstawie § 9 ust. 1 pkt. 8 zarządzenia nr 107 Prezesa Rady Ministrów z dnia 10 września 1963 r. w sprawie zasad sporządzania i trybu zatwierdzania projektów badań geologicznych /M.P. nr 71, poz. 349/, § 7 zarządzenia Prezesa Centralnego Urzędu Geologii z dnia 5 maja 1969 r. w sprawie zasad i sposobu ustalania oraz trybu zatwierdzania zasobów wód podziemnych /M.P. nr 19, poz. 163/ oraz w związku z orzeczeniem Komisji Dokumentacji Hydrogeologicznych

z a t w i e r d z a s i ę

projekt badań geologicznych, przedłożony przez Kombinat Górniczo-Hutniczy Miedzi w Lubinie, dotyczący ustalenia zasobów wód podziemnych w kategorii "B" dla obszaru w granicach miejscowości: Olszanica - Zagrodno - Wojciechów, woj. legnickie, obejmujący wykonanie:

- 5 otworów rozpoznawczych do głębokości do 60 m,
- 7 otworów poszukiwawczych do spągu utworów czwartorzędowych tj. do głębokości 30 - 50 m,
- 6 otworów obserwacyjnych do głębokości 10 m,
- próbnych pompowań pojedynczych i zespołowych oraz badań hydrogeologicznych,
- badań modelowych.

Decyzja uprawnia do wykonywania i finansowania prac geologicznych objętych projektem.

Decyzja jest ostateczna.

Przes
Centralnego Urzędu Geologii

/ dr inż. Z. Dembowski /



Podpis
Data 15. III. 1985
Załącznik 3
Janina Zaleska
Przedsiębiorstwo Geologiczne

Opis

KOMBINAT GÓRNICZO-HUTNICZY KIEŹI

Zał. Nr 4

ZARŁADY GÓRNICZE KONRAD

99-721 Iwiny

Data 23.05.1964 r.

PRZEDSIĘBIORSTWO GEOLOGICZNE

90-056 Wrocław
ul. Wierzbowa 15

Nasz znak TM/27/6356/64

Dotyczy: Plan hydrogeologiczny w rejonie Złazdny

W załączeniu przesyłamy informacje o stanie bilansu zapotrzebowania na wodę pitną i wielkość poboru wody z ujęcia w Olszance. Informujemy równocześnie, że pobór wody pitnej z ujęć dozwolonych w latach 1963-64 kształtował się w granicach 5,1-5,3 m³/min. Uwazamy, że dla pełnego pokrycia potrzeb w zakresie wody pitnej dla całej Włocławki Grodzkiej wydajność ujęć w podziemnych powłokach wynosiła ca 6 m³/min. \approx 360 m³/h. W bilansie tym należy uwzględnić istniejące już ujęcie wody "Olszanica".

Załącznik

Kserokopia planu WIR w sprawie bilansu wody
Zostawienie wielkości poboru wody z ujęcia w Olszance

Kopia:
TM a/a

Za zgodność

PRZEDSIĘBIORSTWO GEOLOGICZNE
ul. Wierzbowa 15
90-056 Wrocław
Data 15. III. 1964 r.
Stan: Zaleski
Podpis: [signature]

na nálezů 1 opracování aneksa do dokumentaci 1 hydrogeologické

Lokal 1800 ja; Olszanica - Zagrodno - Wojciechów

Podstawne wycochy: 1. katalog Norm Pracy na proj. 1 dok. hydrogeolof. = prace nieterminalne - CUC Warszawa

2. Katalog Horn Prac Geologiczne - Dokumentacyjnych, cz. II, prace kreslarskie i inżynierskie

IN-102
1992

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
3	3	Wynacz. otworów	otw.	9	8,0	1,2	86,4	415	35856
4	4	Dojazdy w teren do 100 km	doj.	30	7,0	-	210	415	87150
5	5	za każde rozpocz. 100 km ponad 100 km	doj.	30	25	-	75	415	31125
6	5	oprac. zależną do planu ruchu	otw.	7	6,0	-	42	415	17430
7	6.1	Hydrogeolog. nadzór nad wierceniem	1 m	370	1,2	1,2	532,8	415	221112
8	6.2.	Nadzór nad filtrowaniem otw. do gr. 30 m	filtr.	2	8,0	1,2	19,2	415	7968
9		do gr. 50 m	filtr.	7	10,0	1,2	84	415	34860
10	6.3	Nadzór nad pompow. oczyszcz.	1 godz. lub stabiliz.	120	0,5	1,2 x1,5 x 2	216	415	89640

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
11	6.3	a/ Ocena parametrów hydraulicznych studni	param.	4	14	-	56,0	415	23240
12	6.4	Kadłowiec przybyły pompowniem pomiarowym	1n pomp. stabil.	400	0,5	1,2 x 2 x 1,2	576	415	239040
13	20	Prace kameralne		4000	0,1		1909,4	415	792401
14	20	Opracowanie karty otworu hydrogeologicznego	otw.	9	8,0		72	415	29880
15	21	a/ Każde nast. 10 m	10 m	8	0,8		6,4	415	2656
		b/ Opracowanie przekroju hydrogeologicznego		24	2,0	1,2	57,6	415	23904
		a/ Każ. otw. do 20 m	ptw.	10	3,0		30	415	12450
		b/ Każ. otw. do 50 m	każ.	10	4,0		40	415	16600

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
22	41	Kolorowanie zat. graficznych pierwszego egzempl.	7% nh	prac.	graf.		24,1	415	10002
23	43	Oblicz. współcz. filtracji	oblicz.	4	7,0	-	28	415	11620
24	47	Oblicz. dopuszcz. wydajności studni	oblicz.	4	4,0	-	16	415	6640
25	64	Analiza wyników wody	anal.	8	0,5	-	4,0	415	1660
26	66	Opracowanie programu próbnego pompowania jednego otworu	otw.	1	3,0	-	3,0	415	1245
27	66	b/ za każdy następny otw.	otw.	3	2,0	-	6,0	415	2490
28	67	wypełn. kolumny i karty rej.	otw.	4	8,0	-	32,0	415	13280
29	69	Oprac. założeń do strefy ochrony sanitarnej	obiekt	1	12	-	12,0	415	4980

469,1

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
30	71	Opracow. tekstu opracowania c/ do 100 nh prac. kamert.	tem.	20	50	117	50,0	415	1055
36	1007	d/ za każde następane rozpoz.	tem.	3,7	20	74	115	415	30710
31	72	Opracowanie kosztorysu	koszt.	50	9,9	9,9	415	3735	
32	75	Czynności organizacyjne	40 % nh	500	1,25	2962,1	330,7	415	140561
41	1019	3. Prace kreslarskie i in- trolligatorskie	500	0,019	9,5	415	1945	479835	
35	1002	wykreslenie tabl. i objaśnien	raz.	15	1,3	19,5	415	8093	
34	1004	wykresl. i opys dod. elem.	elem.	100	0,6	60	415	24900	
44	1022	na mapie techn. i klesze-	technika	4	1,25	5,0	415	2075	

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
35	1006	wykresł. profilu geol.	A-4	20	0,85	-	17	415	17055
36	1007	wykresł. przekroju	A-4	10	2,25	-	22,5	415	9338
37	1009	Poprawki na zał. graf.	A-4	10	1,15	-	11,5	415	4773
38	1010	wykresł. wykresów	A-4	50	1,75	-	87,5	415	36313
39	1012	kolowanie zał. graf.	A-4	zał.	1,25	-	250	415	103750
40	1011	wykon. odb. ozalid.	A-4	500	-	-	-	16,50	8250
41	1019	Obelcie i złoż. do A-4	A-4	500	0,019	-	9,5	415	3943
42	1020	Skompletowanie tekstu	A-4	4	0,4	-	1,6	415	664
43	1021	Oprawienie tekstu	tom	4	0,75	-	3,0	415	1245
44	1022	Wykonanie teczki z kiesz- nią	teczka	4	1,25	-	5,0	415	2075

[illegible]

Zestawienie kosztów

1. Prace terenowe	792401
2. Prace kameralne	479853
3. Prace kreślarskie i inżynierskie	213719
4. Prace geodezyjne / szacunkowo/	500000
5. Prace laboratoryjne	235656

Ogółem:

2.221.609

Głównie: Dwa miliony dwieście dwadzieścia jeden tysięcy sześćset dziewięć złotych.

Opracował:

mgr Maria Zaleska

Wrocław, marzec 1989 r.

Zakres prac:

1. Odwiertanie 2 otworów obserwacyjnych do głębokości 10 m w rurach ϕ 194 mm / 7 5/8" wraz z załatutowaniem.

Wycena szacunkowa:

$$2 \times 10,0 = 20 \text{ mb} \times 30\,000 \text{ zł.} = 600.000 \text{ zł.}$$

2. Odwiertanie 4 otworów rozpoznawczych do głębokości 50 m.

w rurach ϕ 0,508 i 0,457 m, załatutowanie i próbną

pomiarowanie w 110 dni 120 godz. każdy (pomiarowanie oczyszczacz

3pcie i pomiarowe):

$$4 \times 50 = 200 \text{ mb} \times 130\,000 = 26\,000.000 \text{ zł.}$$

3. Odwiertanie 3 otworów poszukiwawczych do głębokości 50 m

w rurach ϕ 0,406 i 0,355 m, 1 załatutowanie:

$$3 \times 50 = 150 \text{ mb} \times 90.000 = 13\,500.000 \text{ zł.}$$

Ogółem kwota szacunkowa wynosi 40.100.000,00

sztownie złotych: czterdzieści milionów sto tysięcy złotych.

U w a g a : Niniejszy kosztorys nie stanowi podstawy rozliczenia, służy wyłącznie do zaplanowania kwoty umownej. Rozliczenie nastąpi według obowiązujących cenników w okresie wykonywania robót.

Opracował:

mgr Marita Zaleska

Wrocław, luty 1989 r.