

Znalecký posudek
o příčinách poruch plastbetonů [REDACTED]

[REDACTED]
67 stran

3. 12. 1983

c/o Ústav teoretické a aplikované
mechaniky ČSAV
Vyšehradská 49, 128 49 Praha 2
tel. 29 75 78

SOUÐNÍ ZNALEC V OBORU STAVEBNICTVÍ

Odvětví: – stavby obytné, průmyslové,
zemědělské
(spec.: stavební konstrukce
betonové, železobetonové
a konstrukce z plastických
hmot)
– stavební materiály
(spec.: aplikace plastických
hmot ve stavebnictví)
– ceny a odhady
(spec.: odhady nemovitostí)

č.j. 2 108/238/83

Praha, 5. prosince 1983

Znalecký posudek

o příčinách poruch plastbetonu Betoplast v

Dne 5. února 1982 při osobní návštěvě nástupce KPIBO Energoprojekt Ing. Krychtálka a Ing. Makovce v ÚTAK a 12. února 1982 dopisem sn. 11600/075/MK byl jsem požádán o vypřecování znaleckého posudku o příčinách poruch podlahoviny s polyestrovým plastbetonem v místnostech prádelny č. 135, 108 a 107 v případě provozu jaderné elektrárny V 1 v Jaselských Bohuničích. Po prostudování dodaných podkladů provedl jsem prohlídku porušených podlah na přítomnosti Ing. Makovce a pracovníků EBO dne 7. 5. 1982. Protože tento den přes předběžný příslib nebyly být z provozních důvodů odebírány vzorky podlahoviny k laboratornímu vyšetření, bylo provedení posudku odloženo.

Dne 9. 8. 1983 byla objednávka obnovena a uzavřena dohoda o provedení práce mezi Energoprojektem a znalcem ev. čís. 29/83-PP se stejnou náplní jako dříve. Dálší návštěva na místě a odběr vzorků plastbetonu i podkladního betonu byly uskutečněny 7. října 1983 na přítomnosti Ing. Makovce a Ing. Krychtálka. Odběru vzorků se dále účastnili pracovníci EBO: Ing. Feik /MI RB/ a Ing. Kubala /ZV/. Zápis o odběru vzorků je uveden v příloze.

K posudku byly použity tyto podklady:

1. situační výkres reklamovaných místností se zakreslením zařízení - zdrojů tepla, se zakreslením průběhu trhlin zjištěných v lednu 1980 a záznamem o měření teplot /poznámka: při prohlídce místnosti dne 26. ledna 1982 bylo za účasti provozovatele konstatováno, že průběh trhlin se v uplynulých dvou letech nezměnil a nové nevznikly/
2. prováděcí výkresy dotčené části objektu
3. tabulka teplot, naměřených v reklamovaných místnostech ~~visle na našem zjištění~~
4. posudek Ing. Jozefa Ladislava Híveše, CSc, ~~připojený~~ připomínky EGP k posudku a odpověď autora posudku k těmto připomínkám
5. technologický předpis ARMABETONu pro podlahovinu BETOPLAST platný v době provádění
6. nový předpis ARMABETONu z prosince 1980 - pro informaci o technologii nabídnuté pro další jaderné elektrárny
7. arbitrážní rozhodnutí St. arbitráže ČSSR ve sporu FE/EJB/1/80-Hr a FE/EJB/39/80-Hr z 15. 10. 1981
8. výpis z tabulky limitních hodnot vlastností a namáhání podlahoviny Betoplast, obsažené v souborné dokumentaci povrchových úprav JE-V 1 z roku 1975
9. zápis o jednání z 26. 1. 1982 popisující současný stav
10. podmínky realizace podlahovin plastového typu v objektech JE-V2 /Energoprojekt, zn. 11600/MK/Dř z 30.9. 1982/
11. zápis z třetího projednání "bezchybného projektového řešení" z 8. 2. 1982

12. zápis z jednání o čtvrté konzultaci k bezchybnému řešení podlahy z 12. 2. 1982
13. Bezechybne projektové řešení podlahoviny /Energoprojekt/ z 26. 2. 1982
14. Technologický předpis np. Armabeton "Podlahoviny se syntetických pryskyřic" z ledna 1979
15. Technologický předpis np. Armabeton "Podlaha Betoplast" z června 1973 a TEP 12/76
16. Technické podmínky pro "podlahu Betoplast" z ledna 1977
17. R.A. Bareš: Polyesterové plněné systémy, 1978, ÚTAM-ČSAV, Praha
18. R.A. Bareš "Všeobecné posouzení technologie a užití podlahoviny Fortit a Betoplast," odb. expertiza, Praha, únor 1979
19. V. Čermák, Z. Hájek, J. Mleziva "Vytvrzování nenasycených polyesterových pryskyřic I," Plasty a kaučuk 11, 1974, č. 6, str. 165-168
20. R.A. Bareš - Pozemní stavby č. 11/1980
21. R.A. Bareš - Stavivo, č. 6, 7, 8, 9, 10/1980
22. R.A. Bareš - Stavební ročenka 1980, SNTL, 1979
23. J. Mleziva - Polyestery, SNTL, 1978
24. St. Bechyně - Technologie betonu, sv. 5, SNTL, 1961
25. R.A. Bareš - znalecké posudky Z 98/223/21, 786/211/81 a další.

S ohledem na to, že při identifikaci poruch se není možné objít bez řady chemických analýz, byl přizván ve smyslu § 10, odst. 2 zák. 36/67 Sb s výslovným souhlasem zadavatele pro spolupráci konzultant - specialista analytik, Ing. Jar. Novák z VŠCHT Praha.

Veškerá nesbytná zařízení, přístroje a materiály potřená k analyzám a dalším zkouškám byly ve smyslu § 14 zák. 36/67 Sb zapůjčeny

nebo poskytnuty bezplatně Ústavem teoretické a aplikované mechaniky CSAV a Vysokou Školou chemicko-technologickou v Praze.

Nález

1. Popis objektu, historie vzniku poruch a dosavadních opatření

V provozní budově [REDACTED]

[REDACTED] byly v rozsahu 24 tis. m^2 provedeny plastbetonové podlahoviny na bázi polyesterových pryskyřic. V některých místnostech došlo v poměrně krátkém období po dokončení podlahovin příp. začájení provozu ke vzniku poruch, které se z vnějšího pohledu projevovaly především trhlinami povrchové /nážlupné/ vrstvy a jejím miskovitým zdviháním u takto vytvořených okrajů. V jiných místnostech byl konstatován vznik podobných poruch později. V dalším období byl pozorován vznik odlišného vnějšího projevu poruch podlahoviny v některých místnostech: vznik výdutí různého průměru, od několika milimetrů k desítkám centimetrů, z nichž po proražení /např. provozem/ vytéká sirupovitá lepkavá kapalina.

První poruchy vzniklé v na sebe navazujících místnostech objektu 803 čís. 135 /Žehlívna/ o ploše cca 100 m^2 , čís. 108 /prádelna pracovních oděvů a prádla z volné zony elektrárny/ o ploše cca 50 m^2 a čís. 107 /Žehlívna prádla z prádelny čís. 108/ rovněž o ploše cca 50 m^2 byly postupně reklamovány /26. 6. 1979, 3. 10. 1979, 7. 1. 1980 a 14. 1. 1980/ investorem a posléze byly předmětem arbitrážních sporů FE/HJB/1/80-Hr a FE/EJB/39/80-Hr vedených u Státní arbitráže ČSSR /státní arbitr JUDr. Robert Hrenbenák/.

Během arbitrážního řízení bylo komisionálně za přítomnosti žadatele /investora/ i odpůrce II. provedeno na místě měření teploty na přívodních potrubích, kondenzačních nádobách, konzolách přívodového potrubí i nádob a na podlaze /3. 2. 1980, 6. 2. 1980, 7. 2. 1980 a 11. 2. 1980/ s těmito výsledky:

přívodní potrubí	116 - 140°C, prům. 125,6°C
kondenzační nádoba	107 - 139°C, prům. 122,8°C
konzola přívodního potrubí	32 - 35°C, prům. 33,4°C
konzola kondenzační nádoby	43 - 52°C, prům. 49,4°C
podlaha	29 - 34°C, prům. 31,4°C
vzduch	prům. 24°C

Měření rychlosti náběhu teplot podlahy a konzol pod kondenzačními nádobami bylo provedeno za účasti EGP /s. Michálek/ a IVeS /ss. Straka, Kubela, Machovič, Matuš/ dne 6. 3. 1980 ze "studeného stavu" v 7,15 hod. do "horkého stavu" v 8,00 hod. s těmito výsledky /po 15 min./:

konzoly v místnosti 135	26°C - 32-39°C - 39-44°C - 48-44°C
podlaha v místnosti 135	25 - 30-31 - 32 - 31-32
konzola v místnosti 107	24 - 28 - 32 - 32
podlaha v místnosti 107	24 - 27 - 29 - 29
podlaha v místnosti 108	24 - 24 - 24 - 24

Státní arbitráž dále rozhodla o nezbytnosti požádat o provedení znaleckého posudku příslušné odbornou organizaci; v dalším však ve slyšbu § 24 zák. 36/67 ustanovila znalce ad hoc, nezapsaného do seznamu, Ing. Ladislava Híveče, CSc, pracovníka Katedry chemické technologie silikátů Chemicko-technologické fa-

kulty SVŠT Bratislava^{x/}. Tento pracovník vyhotobil posudek "Štúdium trhličkovania podlahovej hmoty Betoplast" 3. 6. 1981 /26 stran/ a dále "Odpověď na připomínky Ing. Makovce" 25.9.1981 /10 stran+15 příloh/.

Státní arbitráži bylo ualoženo odpovědět na tyto otázky:

1. odpovídá podlahová hmota Betoplast, kterou je vytvořena podlahovina v místnostech 107, 108 a 135 objektu 803 JE – V 1 z hlediska složení a postupu při pokládání a vytváření podlahoviny podmínkám stanoveným příslušnou normou, technologickým postupem či jiným předpisem, upravujícím její správné složení a pracovní postup?
2. je možno použít hmotu Betoplast i v takových případech, kdy na ni budou působit nepravidelné lokální teplotné výkyvy do teploty 80 – 100°C
3. jestliže má hmota Betoplast správné složení a byla zhotovena předepsaným způsobem, je odolná proti nepravidelným a lokálním teplotním výkyvům a v jakém rozsahu?
4. v čem vidí odborný znalec příčinu praskání hmoty Betoplast v místnostech 107, 108 a 135 obj. 803 JE – V 1
5. svůj celkový názor na příčiny praskání Betoplastu.

O předložené "Študii" ..." a "Odpovědi ..." bude pojednáno zvlášť v kap. 9.

x/ § 24 zák. 36/67 Sb umožňuje státnímu orgánu ustanovit znalec osobu nesapsanou do seznamu v případech, kdy
a/ není pro daný obor znalec do seznamu zapsán
b/ znalec zapsaný do seznamu nemůže úkon provést
c/ jestliže by provedení úkonu znalcem zapsaným do seznamu bylo s ohledem na nepřiměřenými obtížemi nebo náklady
d/ jde-li o posouzení zvlášť složitých odborných otázek.
Takto ustavený znalec musí složit slib podle § 6, odst. 2 zák. 36/67 Sb, což v daném případě lze nahradit písemným prohlášením

V průběhu arbitrážního sporu podal ještě odpůrce II /generální dodavatel stavby/ arbitrážní žádost proti svému subdodavateli np. Armabeton Praha, který podlahovinu prováděl.

Z arbitrážního rozhodnutí jsou dále uvedeny hlavní okolnosti, které byly jeho podkladem:

- námítky ke znaleckemu posudku se zamítají, protože "Posudek je vypracovaný a to povolanou autoritou /SVST/"
- "k prasknutí hmoty Betoplast došlo až po zahájení provozu v uvedených místnostech"
- "Betoplast byl z hlediska technologicko-stavebního proveden správně"
- praskliny na Betoplastu jsou "plížmý důsledek tepelné zátěže a šoků, které tato hmota, i správně vytvořená, nesnáší".

Podle rozhodnutí Státní arbitráže ČSSR z 1. 10. 1981 není za vady zodpovědný generální dodavatel stavby /Hydrostav np. Bratislava/ a tedy ani subdodavatel podlahoviny /Armabeton np. Praha/, a zodpovědnost nese generální projektant /Energoprojekt Praha/, kterému bylo uloženo též zpracovat "bezchybné projektové řešení podlahy v místnostech 107, 108 a 135 objektu 803 JE - V 1".

Souborné řešení povrchových úprav, jako součást projektu Energoaktu /zák. čís. 23 - 5622 - 20 - 331 z prosince 1975/ uvádí podlahovinu Betoplast jako třívrstvou podlahovinu ve jmenovité tloušťce 20 mm, prováděnou podle oborového technologického předpisu GÚ Průmyslové stavitelství Brno, zpracovaného Armabetonem /jako provádějícím podnikem/ v červnu 1973 ve formě TEP - 12/73. Složení směsi, způsob provádění a kontroly jsou obsaženy podrobně v tomto předpisu. Předpokládané vlastnosti podlahoviny jsou uvedeny

na str. 44 "Souborného řešení" takto:

měrná hmotnost	cca 2 100 kg/m ³
dovolené namáhání v tlaku	min. 35 MPa
v tahu	min. 12 MPa
v tahu za ohybu	min. 15 MPa
přilnavost k podkladu	min. 2 MPa
teplotní namáhání trvalé	-30°C až + 60°C
krátkodobé	max. + 70°C
tvrďost podle Brinella	min. 90 MPa

Technické podmínky np. Armabeton pro podlahovinu Betoplast v tloušťce 25 mm uvádí tyto vlastnosti:

únosnost	70 MPa
tepelná odolnost - nesnáší tepelné šoky, lokální tepelné zatížení / bez bližší specifikace /	

Technologické podmínky v čl. 69 - 74 popisují kontrolní zkoušky nosné vrstvy, která je povinen provést výrobce na každých 200 m² prováděné podlahoviny. Pevnost v tahu za ohybu má být min. 10 MPa, v tlaku 50 MPa. Protokoly o odobrání vzorku a výsledku zkoušek nebyly znaleci předloženy.

Energoprojekt podle rozhodnutí Státní arbitráže předložil 26. 2. 1982 "Bezchybné projektové řešení ..." na základě čtyř konsultací s investorem, generálním dodavatelem a subdodavatelem podlahovin /7. 1. 1982, 26. 1. 1982, 8. 2. 1982 a 12. 2. 1982/, dále technických podmínek a technologického předpisu čís. 109/80 np. Armabeton pro podlahoviny ze syntetických pryskyřic, výsledků

^{x/} Tyto "technické podmínky a technologický předpis" neodpovídají metodickému pokynu čís. 9 Úřadu pro normalizaci a měření a Státní arbitráže ČSSR z 27. 4. 1971. Neobsahuje žádné konkrétní údaje ani o složení, provádění, kontrole, ani o vlastnostech surau a výrobku a jsou spíše informačním materiálem, seznamujícím s možnostmi a hlavními zásadami použití různých plastových podlahovin

měření teplot /citovaných v arbitrárním rozhodnutí/ a měření rychlosťí jejich náběhu /provedeného 6.3. 1980/. Toto řešení spočívá jednak v úplném odstranění stávající podlahoviny a podložky a znovuvybudování stejné podlahoviny Betoplast na novou podložku, jednak v úpravách uložení a izolaci potrubí a kondenzačních nádob tak, aby teplota na jejich povrchu nepřesáhla 50°C a jejich vzdálenost od podlahy /s níž nesmí být přímo ve styku případné podpory/ byla min. 5 cm u potrubí $\varnothing 1''$ a u větších předmětů přiměřeně více a konečně v provozních úpravách zahrnujících úpravu odtoků /výtoků/ z praček a odstředivek, k vybudování keramikou obloženého odtokového žlabu a v jednoznačných předpisech pro mytí, oplachování, větrání atd. zajistujících, že nedojde k náhlým teplotním změnám podlahoviny.

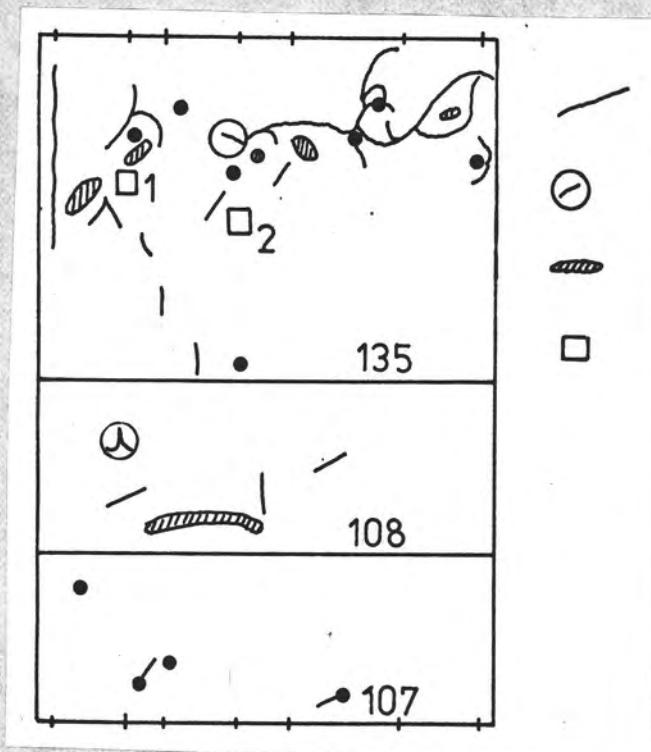
Vyžadované technické vlastnosti jsou:

tloušťka	25 mm \pm 5 mm
tloušťka vyrovnávací + nášlapné vrstvy	2 - 5 mm
hmotnost podlahoviny	50 - 60 kg/m ²
pevnost v tlaku	min. 50 MPa
pevnost v tahu za ohybu	min. 14 MPa
přilnavost k podložce	min. 1,5 MPa
odolnost proti působení teplost	
dłouhodobě	-20°C - +70°C
krátkodobě	max. 80°C
při časově změně max. 1°C/1 min. a změně v rovině podlahoviny	
max. 1,5°C/0,1 m, příp. max. 40°C v jedné místnosti.	

Do dne prchidky a odběru vzorku /7. 10. 1983/ nebyly žádné rekonstrukční práce provedeny a se zahájením oprav se počítá až po uvedení prádelem JE V-2 do trvalého provozu.

2. Vývoj a stav poruch

Stav poruch ze dne 6. 3. 1980 byl zaznamenán ve skicce Energoprojektu z 20. 7. 1981, archivní čís. EGP 413 - 1 - 047086, pol. čís. a třídičí znak P3.803/001 a je schematicky uveden v dalším obrázku. Při prohlídce prováděné zástupci Energoprojektu za účasti IVES dne 26. 1. 1982 bylo zjištěno jen malé rozšíření rozsahu trhlin, při prohlídce 7. 10. 1983 za přítomnosti zástupců Energoprojektu, IVES a znalce nebyly nalezeny dodstatné změny v rozsahu trhlin, na řadě míst však byly zjištěny výdutě o Ø 1 až průměru jednoho až několika desítek centimetrů, zejména v okolí míst s trhlinami.



Obr. 1 Schéma rozmístění poruch a míst odběru vzorků

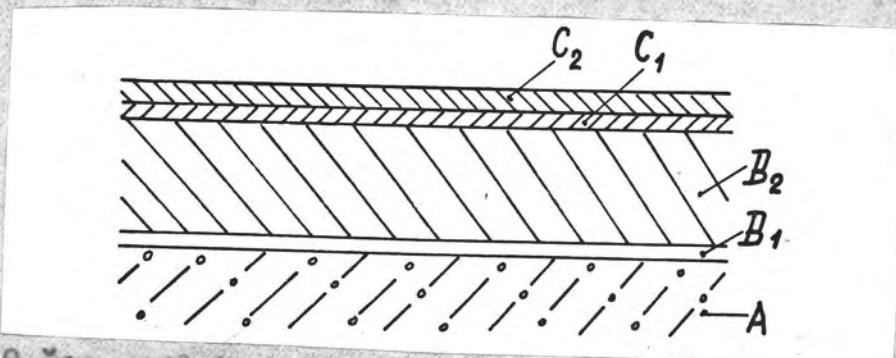
Poruchy se dosud projevovaly převážně trhlinkováním povrchové vrstvy a jejím miskovitým zdviháním od nosné vrstvy plastbetonu a to vesměs u různých ukončení podlahoviny /základů, podpěr, gul, poklopů, prostupů atd./, jak ukazují obr. 2 - 8, ale i v některých částech

souvislé plochy /obr. 9/.

Při odběru vzorků bylo zjištěno, že povrchovou vrstvu, která je relativně tuhá, lze snadno oddělit v jisté hloubce /1 - 5 mm/ od plastbetonu; plastbeton je, zejména v této hloubce nesoudržný, s malou kohesní pevností, lepkavý a silně zapáchná hořkými mandlemi a styrenem /vrstva B 2 v obr. 10/.

Krycí /nášlapná/ vrstva má tloušťku cca 1 - 2 mm, celá povrchová vrstva /nášlapná C 2 + vyrovnávací C 1/ je tlustá 2 - 3 mm. Spojovací vrstva /B 1/ je bez subjektivně zjistitelné poruchy, pevná a líp dokonale na penetrované vrstvě betonu. Hloubka penetrace podložky /A/ činí cca 3 mm a zasahuje kromě neodstraněné povrchové vrstvičky betonu s vyplavenými lehkými podíly cementu a štěrkopísku v tloušťce cca 1 mm i vlastní beton.

Při odběru vzorku penetrovaná vrstva betonu zůstává pevně připojena ke spojovací a nosné vrstvě plastbetonu a odděluje se od nepenetrovaného betonu.



Obr. 10 Mez podlahou: C 2 - povrchová vrstva, C 1 - vyrovnávací vrstva, B 2 - nosná vrstva, B 1 - spojovací vrstva, A - cementový beton s penetrací

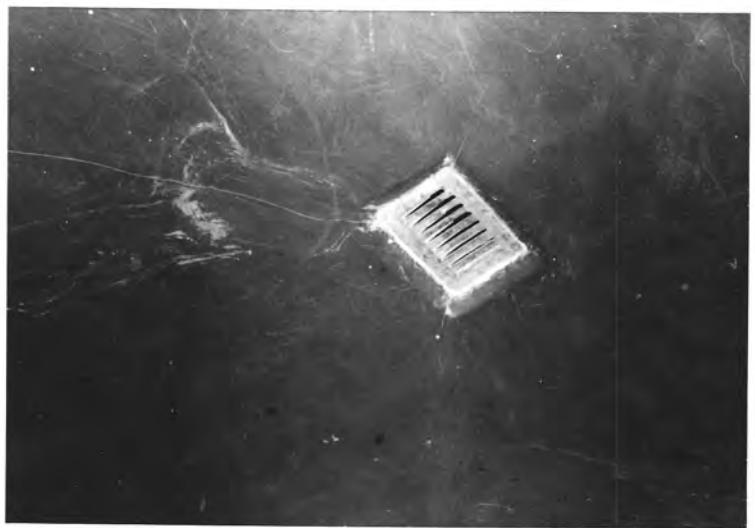
Výskyt těchto poruch je lokalizován převážně v blízkosti oken /místnost čís. 155/. Výdutě jsou vyplněny mezi povrchovou a nosnou vrstvou lepivou krouhou, zapáchanou stejně jako nosná vrstva plastbetonu.



Obr. 2 Trhlina postupující od vyvýšených základů



Obr. 3 Trhliny postupující od podpěr kondenzačních nádob



Obr. 4 Trhiny postupující od rohu guly



Obr. 5 Trhiny postupující od rohu poklopů



Obr. 6 Trhliny a m škovité zdvihání povrchové vrstvy u trubních prostupů



Obr. 7 Trhliny postupující od porušené povrchové vrstvy při odberu vzorku



Obr. 8 Trhliny povrchové vrstvy s miskovitě se zdvihajícími okraji



Obr. 9 Soustava trhlin v souvislé ploše, mimo ukončení a teplné zdroje

Při provádění sond k odběru vzorků byla zjištěna tato skutečná skladba podlahy:

Betoplast 25 mm

cementový potěr 40 mm

vodotěsná izolace

výplňový beton se zbytky různých stavebních materiálů /vysekáno do hloubky cca 100 mm/

Nebyla posuzována shodnost skutečného a projektovaného řešení, když nebyl k dispozici úplný projekt ani stavební deník; pro vyžadované posouzení příčin poruch podlahoviny nejsou však tyto skutečnosti rozhodující.

4. Podlahovina

Podlahovina Betoplast podle jejího technologického předpisu se skládá ze dvou částí:

- nosné vrstvy složené ze spojovací vrstvy a vlastního plastbetonu, ukládané na vytvrzený penetrační nátěr
- povrchové úpravy, složené z vyrovnávací vrstvy a nášlapné vrstvy.

Podlaha je zdravotně nezávadná, těžko hořlavá /pož. třídy C - 1/, hodí se pouze pro vnitřní prostory, provádí se v barvách červeno-hnědé, okrové, zelené, šedé.

Pro přípravu Betoplastu se používají:

- směs polyesterových pryskyřic /nenasyčených polyesterů rozpuštěných ve styrenu/ ChS Polyester 104 a ChS Polyester 200; namísto ChS Polyester 104 mohou být ve směsi s ChS Polyester 200 použity speciální polyesterové pryskyřice, jako jsou ChS Polyester 111, 150, 220 a další,

- nebo samostatně změkčená polyesterová pryskyřice ChS Polyester 114
- katalyzátor P - VI /50%ní roztok methylcyklohexanonperoxidu v methylcyklohexanolu a dibutylftalátu/
 - urychlovač I/40 /40%ní roztok kobaltnafthanátu v toluenu/
 - plnivo křemičitého typu, suché, složené z-písku PBT
- jemných sklářských
písků a moučky jako JUK
 - přísady - barviva jako kysličníky železa, chromity, titaničity /titanová běloba/
 - - tixotropní přísady jako aerosil 380
 - pomocné materiály - aceton techn.
 - styren monomer
 - parafin 52/54
 - Lukocoil M 10

Složení jednotlivých vrstev a postup podle technologického předpisu n.p. Armabeton Praha je následující:

Penetrační nátěr:

ChS Polyester 104	90 hm.d.
ChS Polyester 200	10 hm.d.
aceton techn.	100 hm. d.
P-urychlovač I/40	1 hm. d.
P-initiatör VI	2-4, doporučeno 3 hm.d.

Nosná vrstva

ChS Polyester 104	75 hm.d.
ChS Polyester 200	25 hm.d.
P-urychlovač I/40	1-2, doporučeno 1 hm.d.
P-initiatör VI	2-4, doporučeno 3 hm. d.
gnocol	2 hm.d.
písek JUK	70 hm.d.
písek PBT	630 hm.d.

Nejdříve se smíchá základní směs ChS 104, ChS 200, P I/40; z ní se odebere 8 kg a přidá P VI v množství 200 cm³/100 - 300 cm³ podle teploty/, promíchá a přidá 5 kg JUK. Z této směsi se odebere cca 1,5 kg a rozprostírá jako spojovací vrstva před kladením plastbetonu. Ke zbytku se přidá písek PBT /50 kg/, promíchá a ukládá bezprostředně na spojovací vrstvu.

Vyrovnávací vrstva

ChS Polyester 104	90 hm.d.
ChS Polyester 200	10 hm.d.
P-urychlovač I/40	1-2, doporučeno 1 hm.d.
P-iniciátor V0	2-4, doporučeno 3 hm.d.
signocol	5 hm.d.
aerosil	1 hm.d.
JUK	100 hm.d.
restok PAR-5	1 hm.d.

Nášlapná vrstva

ChS Polyester 104	90 hm.d.
ChS Polyester 200	10 hm.d.
P-urychlovač I/40	1-2, doporučeno 1 hm.d.
P-iniciátor VI	2-4, doporučeno 3 hm.d.
signocol	5 hm.d.
restok PaR-5	5 hm.d.

Parafinový restok PAR 5

styren	100 hm.d.
parafin 52-54	5 hm.d.
lukosil M 10	0,2 hm.d.

Podklad má být podle tohoto technologického předpisu z cementového betonu min. tl. 4 cm, vyzrálého min. 28 dní, celistvý, soudržný, nepopraskaný, neodutý, s pevností min. 17 MPa, s rozviností ± 3 mm/2m. Beton musí být proveden ze zavlhlé směsi, povrch matčen d ev. ným hladítkem, nesmí být zaprašován cementem, uhlazen ocelovým nebo plastovým hladítkem, znečištěn asfaltem, oleji nebo nátěrovými hmotami. Beton podlahy musí být naprosto suchý /max 5% hm. vlhkosti/ a musí být sahištěno, aby jím nemohla prostupovat vlhkost k penetracnímu nátěru /rubu podlahoviny/ a to ani v době provádění, ani v době užívání podlahoviny.

Okraje dilatačních spar, příznaných pracovních spar a všechna ukončení ve vratech, dveřích atd., tedy i tam, kde podlahovina navazuje na jiný druh podlahovin apod., musí být osazeny ocelovým úhelníkem tak, že jeho vodorovné rameno směruje od spáry nebo ukončení k podlahovině a jeho povrch je v úrovni povrchu podlahoviny.

Optimalní podmínky pro provádění jsou 20°C a do 60% RV. Teplota podlahu nesmí klesnout pod 10°C a přesahnut 20°C , teplota prostředí po celou dobu provádění a min. 1 týden před zahájením prací a 28 dní po dokončení nesmí klesnout pod 15°C .

Schematické uspořádání konstrukce podlahoviny je na obr. 10; spotřeba materiálů na 1 m^2 jsou následující:

$$\text{A} - \text{penetrace} = 0,5 - 1 \text{ kg/m}^2 = 0,5 - 1 \text{ mm} \\ / 100 \text{ kg/m}^3 /$$

$$\text{B 1} - \text{průchodová} / "mařtná" / \text{vrstva } 0,8 \text{ kg/m}^2 = 0,5 \text{ mm} \\ / 1275 \text{ kg/m}^3 /$$

$$\text{B 2} - \text{základní vrstva} = 33 \text{ kg/m}^2 = 16 \text{ mm} \\ / 2100 \text{ kg/m}^3 /$$

C 1 - vyrovnávací vrstva $2,5 \text{ kg/m}^2 = 2,5 \text{ mm}$
 $/1000 \text{ kg/m}^3/$

C 2 - povrchová vrstva $1,5 \text{ kg/m}^2 = 1,5 \text{ mm}$
 $/1000 \text{ kg/m}^3/$

celková tloušťka 21,0 mm

5. Obsah vlhkosti v podlaze

Pro zjištění vlhkosti podkladního betonu byly na dvou místech v blízkosti 135 provedeny ručním odaškáním sondy a vzorky jak podlahoviny, tak betonu /podložky i výplňového betonu pod izolací v případě sondy 1 a podložky v případě sondy 2/ uloženy bezprostředně do polyetylenových lahví. Vzorek čís. 1 byl odebrán v místě mezi dvěma velkými výdutěmi, vzorek čís. 2 v místě zdánlivě dobrém, v dostatečné vzdálenosti od jakýchkoli vnějších poruch. Vzorky betonu byly ihned zváženy a po vysušení 48 hod. při $130 - 140^\circ\text{C}$ /do konstantní hmotnosti/ byly zjištěny hodnoty obsažené vlhkosti podle další tabulky.

Vzorek	Popis vzorku	Obsah vlhkosti v %	Množství volné vody v g	x/ Množství volné vody nad rovnovážnou vlhkostí v g	xx/ Množství volné vody nad rovnovážnou vlhkostí v g
1 a	Podložka tl. cca 4 cm	9,14	8,0	5,4	
1 b	Výplňový beton do hl. cca 10 cm	6,41	161	85	
2	Podložka tl. cca 4 cm	8,92	7,8	5,2	

x/ Za předpokladu objemové hmotnosti podložky 2200 kg/m^3 a výplňového betonu 1600 kg/m^3 při stejné průměrné vlhkosti v celé tloušťce.

xx/ Za předpokladu rovnovážné vlhkosti 3% hmotn.

Z dosažených výsledků nelze spolehlivě soudit, zda vodotěsná izolace pod podložkou je bezchybná, neboť kapacita výplňového betonu v tloušťce 140 cm pro nasycení vodou je ohromná /cca 500 - 600 l vody na každý m^2 /. Sondu na celou tloušťku výplňového betonu z provozních důvodů nelze provést. Za předpokladu, že nasycenosť výplňového betonu vodou je stejná v celé tloušťce jako ve zkoumaných vrchních cca 10 cm pod izolací /což je s ohledem na prakticky nulový teplotní spád mezi horní a spodní plochou konstrukce stropu zřejmě pravděpodobné/, lze povzbudit nalezenou vlhkost za zábudovanou. Její hodnota odpovídá i praktickým poznatkům při délce vysychání, které doba výstavby obvykle umožňuje /20/. Naproti tomu vlhkost podložky je nadměrná, větší než by odpovídala přirozenému vyschnutí za 28 dnů od její výroby a je nanejvýš pravděpodobné, že valná část přítomné vlhkosti je dodatečně do podložky vnesena mokrým provozem v důsledku poruch povrchové vrstvy. Nasvědčuje tomu i skutečnost, že výdutě, charakteristické pro probíhající hydrolyzu pojiva podl. hoviny /jež je možná jen za přítomnosti dostatečného množství vody/, vznikly teprve po cca 3 letech provozu prádelny.

6. Teplotní poměry

Teplotní spád v podlaze o tloušťce více než 2 m, s ustálenými teplotními podmínkami prostor pod i nad podlahou, bude z dlouhodobého pohledu minimální. Tím zřejmě nebude v důsledku teplotního spádu docházet k větší cirkulaci vlhkosti ve stropním systému a zejména /i za předpokladu porušení izolace pod podložkou/ nebude vlhkost ze spodních vrstev transportována a soustředována pod nepropustnou podlahovinu. Z uvedeného lze vyvodit, že s největší pravděpodobností vlhkost přítomná ve výplňovém betonu

Z dosažených výsledků nelze spolehlivě soudit, zda vodotěsná izolace pod podložkou je bezchybná, neboť kapacita výplňového betonu v tloušťce 140 cm pro nasycení vodou je ohromná /cca 500 - 600 l vody na každý m²/ . Sondu na celou tloušťku výplňového betonu z provozních důvodů nelze provést. Za předpokladu, že nasycenosť výplňového betonu vodou je stejná v celé tloušťce jako ve zkoumaných vrchních cca 10 cm pod izolací /což je s ohledem na prakticky nulový teplotní spád mezi horní a spodní plochou konstrukce stropu zřejmě pravděpodobné/, lze povídavat nalezenou vlhkost za zabudovanou. Její hodnota odpovídá i praktickým poznatkům při délce vysychání, které doba výstavby obvykle umožňuje /20/. Naproti tomu vlhkost podložky je nadměrná, větší než by odpovídala přirozenému vyschnutí za 28 dnů od její výroby a je nanejvýš pravděpodobné, že velná část přítomné vlhkosti je dodatečně do podložky vnesena mokrým provozem v důsledku poruch povrchové vrstvy. Nasvědčuje tomu i skutečnost, že výdutě, charakteristické pro probíhající hydrolyzu pojiva podlahoviny /jež je možná jen za přítomnosti dostatečného množství vody/, vznikly teprve po cca 3 letech provozu prádelny.

6. Teplotní poměry

Teplotní spád v podlaze o tloušťce více než 2 m, s ustálenými teplotními podmínkami prostor pod i nad podlahou, bude z dlouhodobého pohledu minimální. Tím zřejmě nebude v důsledku teplotního spádu docházet k větší cirkulaci vlhkosti ve stropním systému a zejména /i za předpokladu porušení izolace pod podložkou/ nebude vlhkost ze spodních vrstev transportována a soustředována pod nepropustnou podlahovinu. Z uvedeného lze vyvodit, že s největší pravděpodobností vlhkost přítomná ve výplňovém betonu

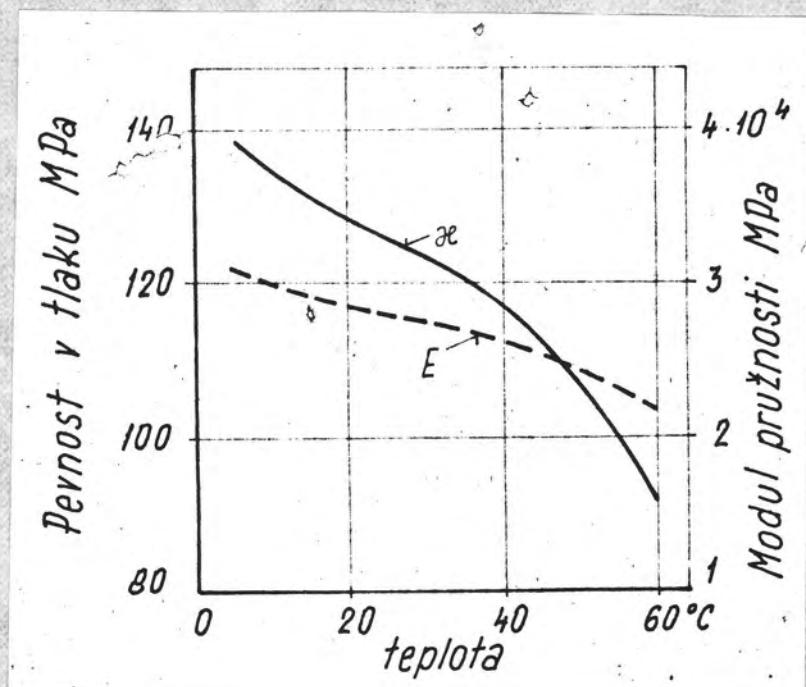
Z dosažených výsledků nelze spolehlivě soudit, zda vodotěsná izolace pod podložkou je bezchybná, neboť kapacita výplňového betonu v tloušťce 140 cm pro nasycení vodou je ohromná /cca 500 - 600 l vody na kádý m²/. Sondu na celou tloušťku výplňového betonu z provozních důvodů nelze provést. Za předpokladu, že nasycenosť výplňového betonu vodou je stejná v celé tloušťce jako ve zkoumaných vrchních cca 10 cm pod izolací /což je s ohledem na praktický nálevový teplotní spád mezi horní a spodní plochou konstrukce stropu zřejmě pravděpodobné/, lze povídavat nalezenou vlhkost za zabudovanou. Její hodnota odpovídá i praktickým poznatkům p i délce vysychání, které doba výstavby obvykle umožňuje /20/. Naproti tomu vlhkost podložky je nadměrná, větší než by odpovídala přirozenému vyschnutí na 28 dnů od její výroby a je nanejvýš pravděpodobné, že velká část přítomné vlhkosti je dodatečně do podložky vnesena mokrým provozem v důsledku poruch povrchové vrstvy. Nasvědčuje tomu i skutečnost, že výdutě, charakteristické pro probíhající hydrolýzu pojiva podlahoviny /jež je možná jen za přítomnosti dostatečného množství vody/, vznikly teprve po cca 3 letech provozu prádelny.

6. Teplotní poměry

Teplotní spád v podlaze o tloušťce více než 2 m, s ustálenými teplotními podmínkami prostor pod i nad podlahou, bude z dlouhodobého pohledu zájmelný. Tím zřejmě nebude v důsledku teplotního spádu docházet k větší cirkulaci vlhkosti ve stropním systému a zejména /i za předpokladu porušení izolace pod podložkou/ nebude vlhkost se spodních vrstev transportována a soustředována pod nepropustnou podlahovinu. Z uvedeného lze vyvodit, že s největší pravděpodobností vlhkost přítomná ve výplňovém betonu

a podložce zatím nepůsobila ani chemicky ani fyzikálně /rozklíňujícím účinkem/ přímo na polyesterovou podlahovinu. V posledním období pozorované výdutě v okolí trhlinami porušených míst souvisí zřejmě s průnikem další /oplachové/ vody do systému. Svědčí o tom ostatně i okolnost, že penetrace, případně spojuvající vrstva podlahoviny není narušena a podle subjektivního hodnocení v odkrytých sondách má požadované vlastnosti.

Působení sníženy teploty prostředí proti teplotě roduvé /teplotě, při níž byla podlahovina zhotovena/ má dvojí účinek. Při zvyšující se teplotě dochází k vyšší polymerační konverzi, provázené dalším polymeračním smrštěním. Relaxace napětí od téhoto smrštění v tuhé podlahovině /zejména její povrchové vrstvě/ je pomalá a při rychlém zvyšování teploty mohou vzniknout napětí dosahující značných hodnot, i když pracovní diagram polyestrového polymeru se teplotou výrazně mění /obr. 11 a 12/.

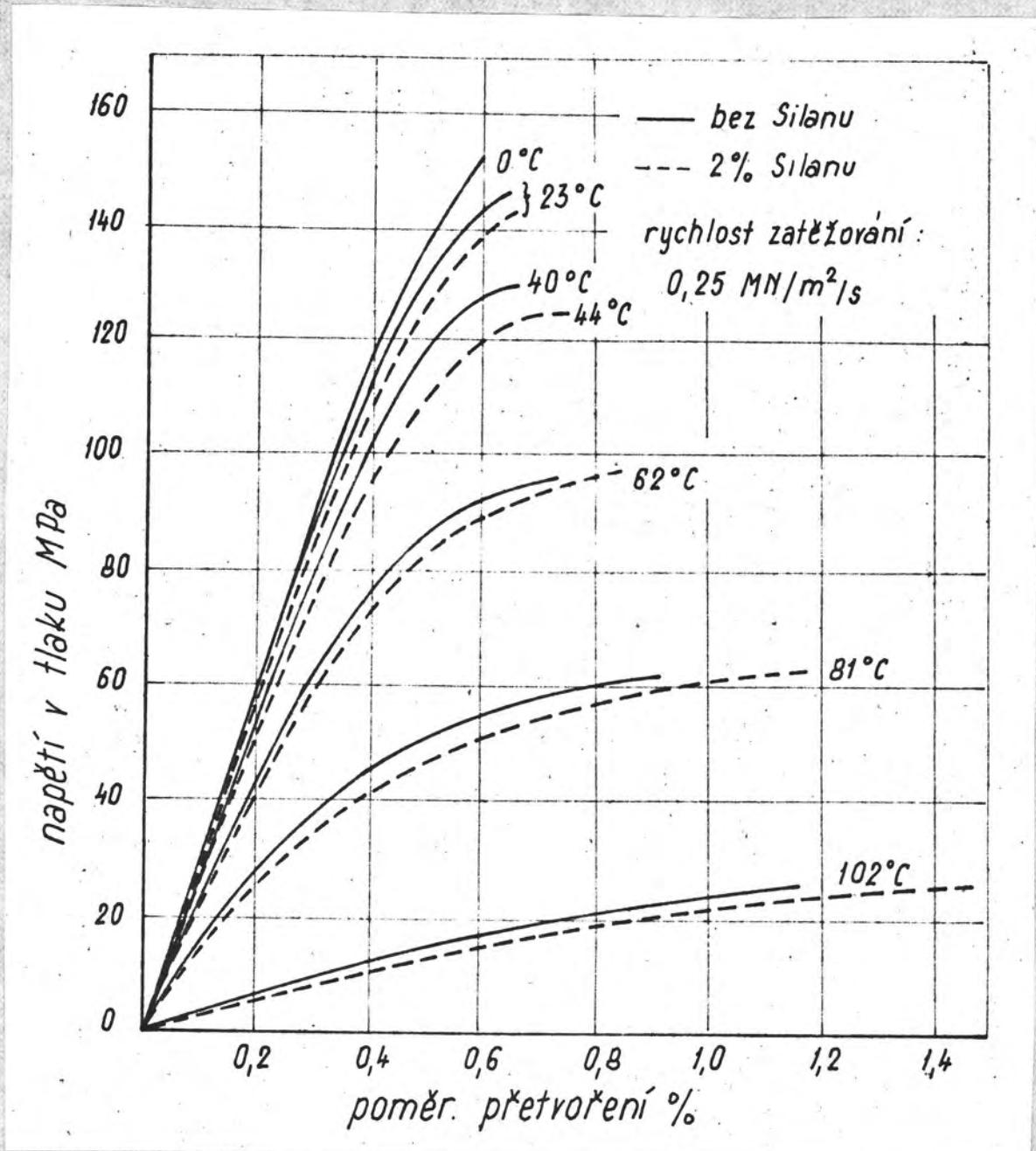


Obr. 11 Vliv teploty na pevnost a modul pružnosti polyesterové pryskyřice /17/

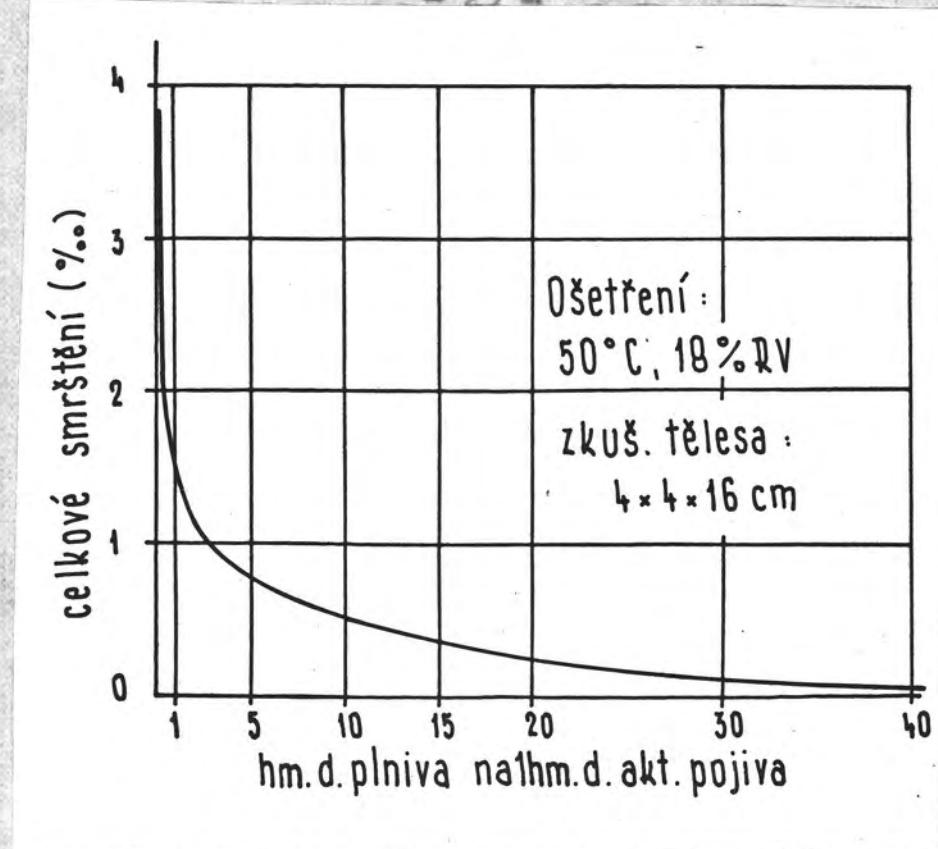
Předpokládáme-li, že celkové sítové smrštění použitího systému je 6 %. /obr. 13/ a že konverze před tepelným namáháním byla 80% a po tepelném namáhání při 60°C dojde ke 100% konverzi, zbyvá na dodatkové smrštění cca 1,2 %. Modul pružnosti polyeesterové pryskyřice klesne z původních cca 5,4 GPa při 20°C na cca 0,7 GPa při 60°C. Neuvažuje-li se creep /jehož specifická hodnota dosahuje u plastbetonu v poměru 1 : 10 při 60°C cca $10/\text{MPa} \times 10^6$ za jeden den a cca $25/\text{MPa} \times 10^6$ za 40 dní/, u plastbetonu v poměru 1 : 3 však již $55/\text{MPa} \times 10^6$ za 40 dní /viz obr. 14/ vyvolá v zavřelém systému dodatkové smrštění napětí $1,2 \times 10^{-3} \cdot 0,7 \times 10^3 = 0,84 \text{ MPa}$, které nemůže při dobrém provedení způsobit ani vznik trhlin, ani odělení povrchové odnosné vrstvy plastbetonu /ani kdyby se neuvažovalo protisměrné působení vlivem teplotní roztahnosti/.

Druhý účinek změny teploty se projevuje délkovou změnou podle součinitela teplotní roztahnosti /obr. 15/. Při ohřevu nemá v rozsahu teplot do + 80°C škodlivý účinek, protože současné změřené /snížené/ modulu umožní potřebné stlačení /neboť volnému roztahení je bráno odporem spodní vrstvy, obvodového ukončení a různých výstupků/ bez vzniku poruch. Nebezpečnější je snížení teplot, neboť povrchová vrstva je ze stejných důvodů jako předešle roztahována. Nebezpečnější plítem je snížení teploty z normální /rodové/ teploty než ze zvýšené teploty po předchozím ohřátí pro nevýhodnější přetvárné charakteristiky. Součinitel teplotní roztahnosti nosné vrstvy /ve složení pojivu plnivo = 1 : 8 hmotnostně/ cca $2,2 \times 10^{-5}/^\circ\text{C}$, průměrná hodnota součinitela teplotní roztahnosti povrchové vrstvy je $7,5 \times 10^{-5}/^\circ\text{C}$. Hodnota modulu pružnosti povrchové vrstvy je při normální a nižších teplotách cca $55 \times 10^2 \text{ MPa}$, nosné vrstvy cca $200 \cdot 10^2 \text{ MPa}$. Průběh vodorovných smykových napětí po výšce podlaho-

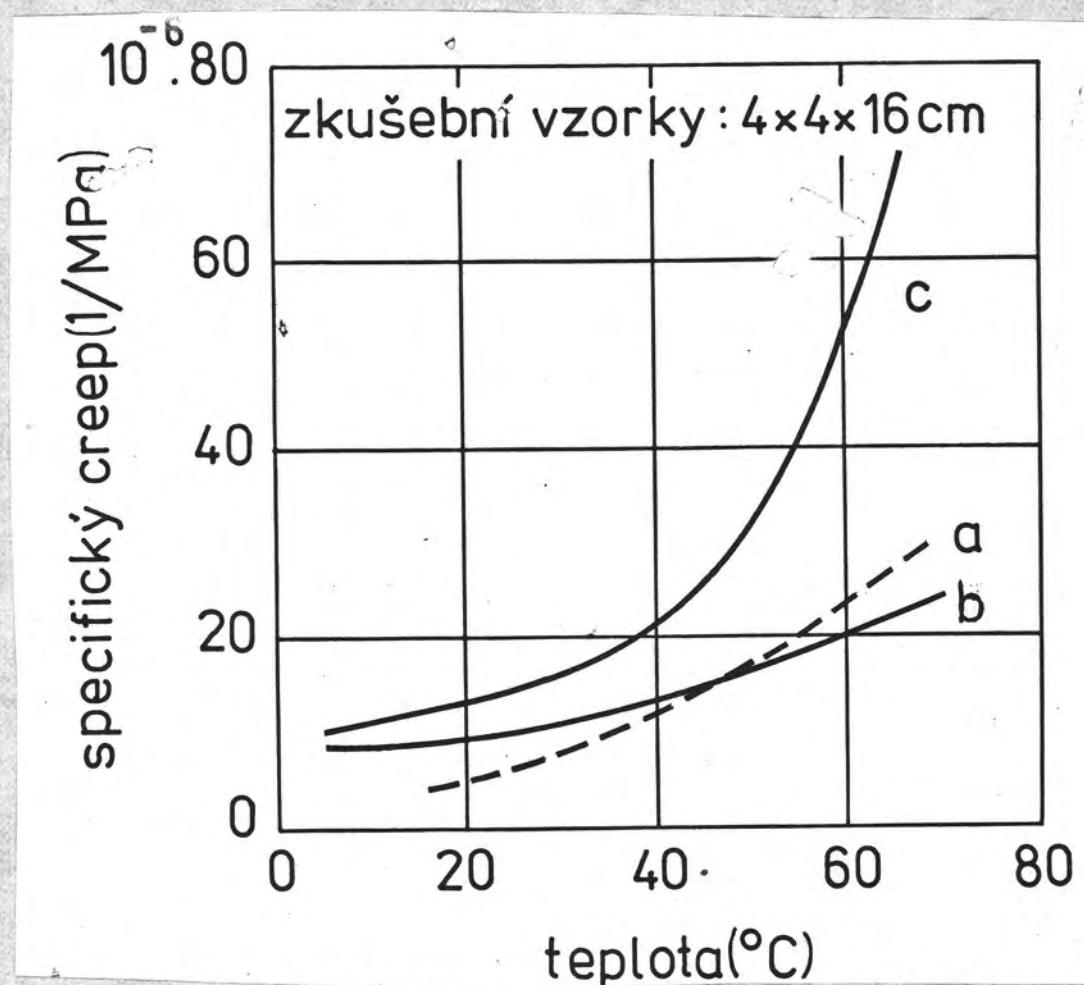
viny /i podkladu/ není lineární; maximální hodnoty dosahuje v okolí kontaktní zony odlišných vrstev a k odlehlým okrajům vrstev se parabolicky snižuje, pokud existuje dokonalé spojení vrstev /obr. 16/. V případě nedokonalého spojení nebo nespojení se normálně napětí mění ve vrstvách po výšce jen malo,



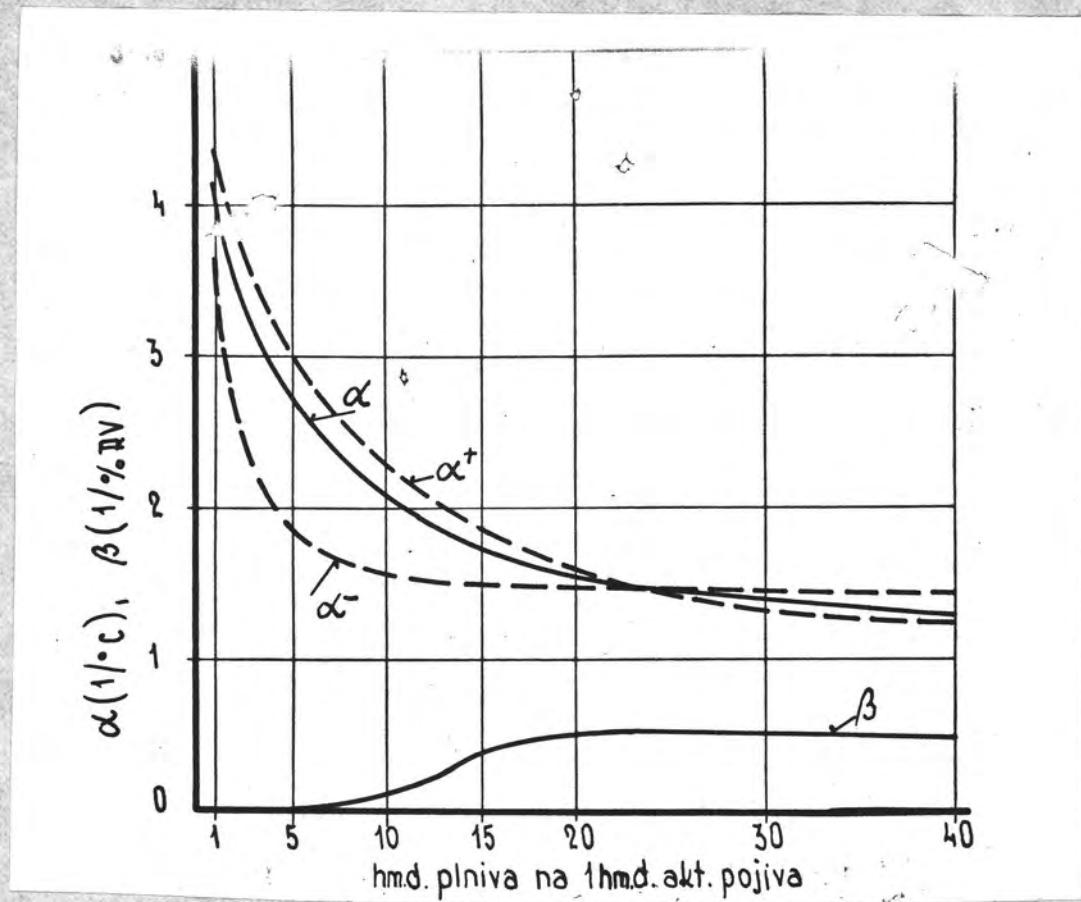
Obr. 12 Změna pracovních diagramů polyesterového plastbetonu /s obsahem cca 13% pryskyřice/ s teplotou /22/



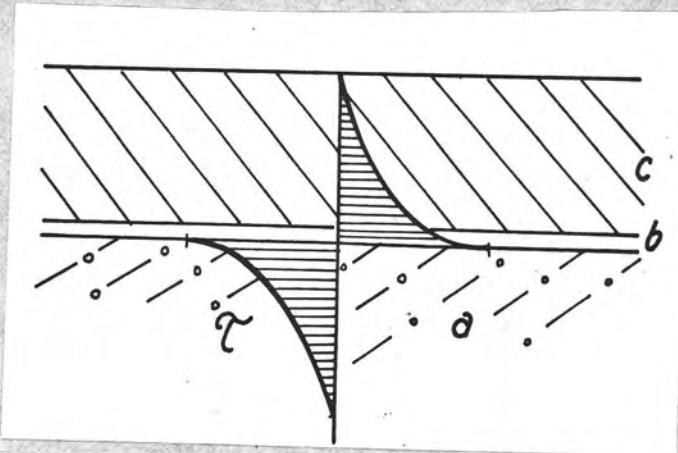
Obr. 13 Průběh lineárního smrštění polyesterových systémů v závislosti na obsahu plniva /17/



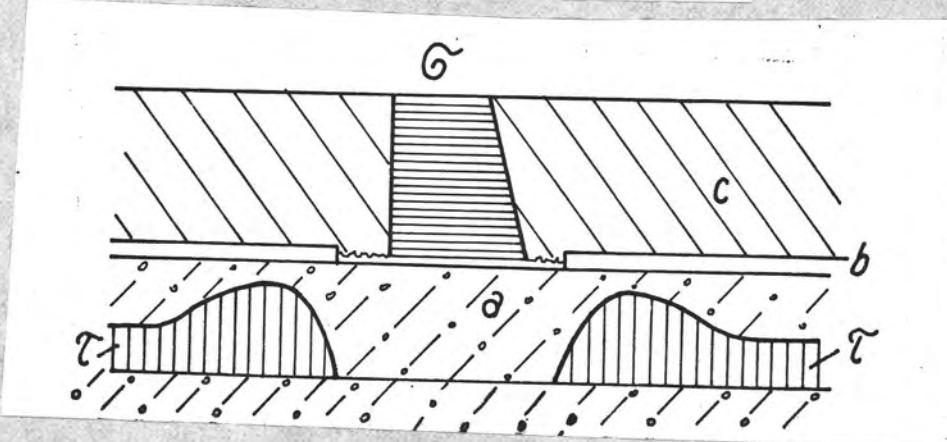
Obr. 14 Vliv teploty na specifický creep po 40 dnech matězení/22/
a - epoxidový plastbeton $\sigma/\epsilon \approx 0,6$, poj.:plnivo 1:4 hm.
b - polyesterový plastbeton $\sigma/\epsilon = 0,2$, poj.:plnivo 1:10 hm.
c - polyesterový plastbeton $\sigma/\epsilon = 0,2$, poj.:plnivo 1:8 hm.



Obr. 15 Soudínitel teplotní roztažnosti pro kladné /0-až + 80°C/, záporné /0 až - 20°C/ teploty a průměrná hodnota pro teploty - 20°C až + 80°C podle složení směsi polyesterového systému /17/



Obr. 16 Průběh snykových napětí po výšce vrstev



Obr. 17 Průběh normálních napětí v horní vrstvě a snykových napětí na styku s druhou vrstvou při lokálním porušení plniva-vostí

avšak na okrajích nespojeného místa /stejně jako u každého ukončení, např. prostupu, dilatacií/ vznikají vysoké koncentrace vodorovných smykových napětí, dosahující podle okolnosti /tloušťky vrstev, fyzikálních vlastností vrstev atd./ až pětinásobku průměrné hodnoty snyku /obr. 17/. To prokazuje větší zranitelnost podlahoviny a její menší odolnost různým vlivům v každém místě, ve kterém její kontinuita /nebo kontinuita spojení vrstev/ je přerušena. Proto je důležité, aby nosná vrstva plastbetonu měla trvale vyšodované vlastnosti /pevnost, odolnost pružnosti/ a byla zárukou dokonalého spojení nosné a povrchové vrstvy.

Polymerační smrštění je ve svých fázích rovné přibližně snížení teploty o 10°C , což je svázáno s poměrným přetvořením nosné vrstvy $2,2 \cdot 10^{-4}$, povrchové vrstvy $7,5 \cdot 10^{-4}$. Rozdíl přirozených přetvoření je $> 3 \cdot 10^{-4}$ a v důsledku kompozitního působení bude naší hůna povrchová vrstva tahem, nosná vrstva tlakem a tímto oběma vrstvami bude působit synergické namáhání. Zanedbáme-li pro jednoduchost /a s ohledem na to, že vstupní hodnoty jsou stejně pouze přibližné, protože nemohou být bez rozsáhlých experimentálních prací a odvěru velkého množství vzorků z predětné podlahoviny presně stanoveny/ přetvoření způsobená vzájemným namáháním vrstev a předkládáme-li pro výpočet nejnižších a nejvyšších přípustných teplot před dosažením pevnosti nejelabšího místa systému

u povrchové vrstvy:	pevnost v tahu 40 MPa
	pevnost v tlaku 150 MPa
	Poissonův součinitel 0,40
	modul pružnosti 3 500 MPa
u nosné vrstvy :	pevnost v tahu 12 MPa
	pevnost v tlaku 30 MPa

Poissonův součinitel 0,25

modul pružnosti při 20°C 20 000 MPa

při 70°C 8 000 MPa

u styčné spáry mezi povrchovou a nosnou vrstvou:

$$\text{pevnost ve smyku } \frac{40+12}{2} = 26 \text{ MPa}$$

$$\text{smykový modul } \frac{217,5 \cdot 10^2}{2/1 + \frac{0,25+0,40}{2}} = 82 \cdot 10^2 \text{ MPa}$$

získáme při základní /rodeové/ teplotě podlahoviny 20°C následující hodnoty.

Záporné teploty: z namáhání styčné spáry je nejnižší přípustná teplota

$$t = 5,3 \cdot 10^{-5} + 75 \cdot 10^{-5} = \frac{26}{82 \cdot 10^2}$$

$$t = 40,9^\circ\text{C} = 41^\circ\text{C}$$

$$t_{\min} = 20 - 41 = - 21^\circ\text{C}$$

Při této teplotě je namáhání jednotlivých vrstev podlahoviny:

povrchová vrstva $51 \cdot 7,5 \cdot 10^{-5} \cdot 35 \cdot 10^2 = 13,4 \text{ MPa} < 40 \text{ MPa}$

nosná vrstva $51 \cdot 2,2 \cdot 10^{-5} \cdot 200 \cdot 10^2 = 22,4 \text{ MPa} < 35 \text{ MPa}$

Kladné teploty

Kladné teploty: z namáhání styčné spáry je nejvyšší přípustná teplota

$$t = 5,3 \cdot 10^{-5} - 75 \cdot 10^{-5} = \frac{26}{82 \cdot 10^2}$$

$$t = 73,9^\circ\text{C} = 74^\circ\text{C}$$

$$t_{\max} = 20 + 74 = + 94^\circ\text{C}$$

Při této teplotě je namáhání jednotlivých vrstev podlahoviny:

povrchová vrstva $64 \cdot 7,5 \cdot 10^{-5} \cdot 35 \cdot 10^2 = 16,8 \text{ MPa} < 150 \text{ MPa}/20^\circ\text{C}$
 $< 30 \text{ MPa}/90^\circ\text{C}$

nosná vrstva $64 \cdot 2,2 \cdot 10^{-5} \cdot 200 \cdot 10^2 = 23,16 \text{ MPa} > 12 \text{ MPa}/20^\circ\text{C}$

Při snížení modulu na hodnotu odpovídající 90°C /8 000 MPa/ je

$$64 \cdot 2,2 \cdot 10^{-5} - 80 \cdot 10^2 = 11,26 \text{ MPa} > 7 \text{ MPa}/90^\circ\text{C}$$

Nosná vrstva vyhoví nejvyššímu zvýšení teploty /bez uvažování creepu/

$$t \cdot 2,2 \cdot 10^{-3} \cdot 80 \cdot 10^2 = 7$$

$t = 39,7^\circ\text{C} = 40^\circ\text{C}$, takže nejvyšší přípustná teplota nosné vrstvy je 60°C .

Uvedený rozbor je však pouze statický pohled na věc a týká se napětí v mikajících při rovnoramenném ohřevu jako důsledek rozdílných součinitelů teplotní roztažnosti s uvážením zbytkových napětí od smrštění. Ve skutečnosti teplota jednotlivých částí podlahoviny bude rozdílná podle vzdálenosti od zdroje tepla a celý jev bude v dynamické rovnováze, v závislosti na měrném teplu a vodivosti jednotlivých částí a čase. Ze stejných předpokladů jako předešle vyplývá, že nejvyšší přípustný rozdíl teplot povrchové a nosné vrstvy je cca 60°C , což je hodnota natolik vysoká, že za normálních podmínek provozu, jak plyně z dalšího rozboru, nemůže být nikdy překročena.

Kovové podpěry potrubí a kondenzačních nádob jsou uloženy v betonu podložky a procházejí bez ochrany podlahovinou, s níž jsou v přímém kontaktu. K výšku zmíněným velkým horizontálním smykovým napětím přítomným u každého ukončení a ne-rovnoramenného polymeračního smrštění, přistupují smyková napětí od zmín teploty. Od ohřevu jsou naštěstí opačného smrštění a bez překročení pevnosti ve smyku lze připustit zvýšení teploty podpor o 56°C . Na druhé straně za kumulace neúčinných podmínek již samotné smrštění, může na volném okraji vyčerpat pevnost styku ve smyku /cca 50 MPa / a i poměrně malé snížení teploty /o $6^\circ - 10^\circ\text{C}$ / vyvolat smykové napětí na volném okraji dalších $14 - 25 \text{ MPa}$. Jakékoli prudší ochlazení konzol /nap. postupem studenou vodou/ může tedy při daném provedení být pří-

činou oddělení vrstev, odvihání povrchové vrstvy a její trhlinkování. Způsob provedení odpovídá technologickému předpisu np. Armabeton, podle něhož:

- a/ veškeré prostupy instalací se zvýšenou teplotou je třeba oddělit od přímého styku s podlahovinou izolační vložkou
- b/ veškeré ukončení /tedy i kolem prostupů/ je třeba zajistit úhelníkem s vodorovnou přírubou otočenou směrem k podlahovině.

Ani jedno opatření nebylo v daném případě realizováno.

6. 1 Dělníky sálavého tepla

K získání představy o dělnicích sálavého tepla ze zdrojů umístěných nízko nad podlahou /trubky, spojovací pířírubi, nádoby atd./ je proveden následující stručný rozbor/x/

Uvažujme tepelný zdroj o teplotě T_1 a ploše F_1 kruhového tvaru /o průměru x /, jehož střed je vzdálen od povrchu podlahoviny o R . Potom vertikální tepelný tok je dán vztahem

$$Q = \frac{C_1 C_2}{C_0} \left[\left(\frac{T_1}{100} \right)^4 - \left(\frac{T_2}{100} \right)^4 \right] \int_{T_1}^{T_2} \int_{\phi_1}^{\phi_2} \frac{\cos \phi_1 \cos \phi_2}{\pi R^2} d\phi_1 d\phi_2$$
$$x^2 = R^2 + d^2 - 2Rd \cos \phi$$

x/ K plánované stanovení všech dělníků tepla /t. j. sálavého nebo sdíleného vedení či přestupem/ bylo by vhodné vypracovat samostatnou studii specializováním pracovištěm /např. VVÚSŽ Praha/, aby podmínky tepelného zatěžování bezesparých plastových podlah byly jednou provždy jednoznačně stanoveny. Posavační údaje v různých podmínkách uvedené jsou vždy jen dílčí a navzájem značně rozdílné, což svědčí o jejich stanovení bez hlubšího rozboru.

kde C_1 , C_2 jsou součinitelé záření tělesa a podlahoviny a
 C_0 je součinitel záření absolutně černého tělesa.

Ze schématu plyne, $\varphi_1 = \varphi + \varphi_2$, $dF_1 = r d\varphi$ a dále

$$\sin \varphi_2 = \frac{r \sin \varphi}{\lambda^2 + R^2 - 2R\lambda \cos \varphi}$$

kde λ je součinitel tepelné vodivosti.

Koeficient úhlového záření je dán výrazem

$$\psi = \int \frac{\cos \varphi_1}{\pi R^2} dF_1 = \int_0^{2\pi} \frac{\cos(\varphi + \arcsin \frac{r \sin \varphi}{\lambda^2 + R^2 - 2R\lambda \cos \varphi})}{\pi (\lambda^2 + R^2 - 2R\lambda \cos \varphi)} r d\varphi$$

Jestliže $r \ll R$ lze psát

$$\psi = \int_0^{\frac{\pi}{2}} \frac{\cos \varphi}{\pi R^2} r d\varphi = \frac{r}{\pi R^2}$$

Změna tepelného toku v horizontálním směru vyplývá z rovnice

$$dQ = \frac{C_1 C_2}{C_0} \left[\left(\frac{T_1}{100} \right)^4 - \left(\frac{T_2}{100} \right)^4 \right] \frac{R}{(\sqrt{R^2 + x^2})^3} \frac{r}{\pi} dx$$

Pro použité materiály jsou hodnoty součinitelů

$$C_0 = 5,768 \text{ J m}^2 \text{s}^{-1} [\text{K}/100]^{-4}$$

$$C_1 = 3,95 \quad " \quad /ocel/$$

$$C_2 = 3,48 \quad " \quad /podlahovina/$$

Pro teplotu zdroje 140°C a různé teploty podlahy jsou hodnoty součinitelů

$$K_1 = \left[\left(\frac{T_1}{100} \right)^4 - \left(\frac{T_2}{100} \right)^4 \right]$$

v další tabulce:

T_1	T_2	K_1
20	140	220
30	140	206
40	140	145
50	140	182
60	140	168

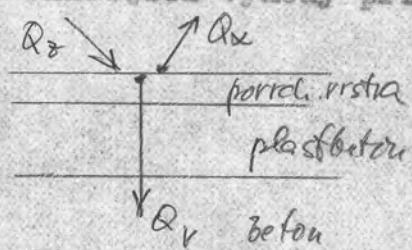
Pro průběh K_1 lze podle toho uvozit vztah $K_1 = 220 - 1,4(t_{ip} - 20)$, kde t_{ip} je vnitřní povrchová teplota.

Hodnoty součinitele $K_2 = \frac{R}{(R^2 + x^2)^{3/2}}$ a jemu úmerného w jsou pro dvě vzdálenosti R vypočteny v další tabulce:

/x/	$R = 0,1 \text{ m}$	w	$R = 0,2 \text{ m}$	w
0,0	31,8	1	7,9	1
0,01	31,5	0,98	7,9	0,99
0,05	22,7	0,71	7,2	0,7
0,1	11,2	0,35	5,7	0,71
0,2	2,8	0,09	2,8	0,35
0,5	1	0,03	1	0,12

Při $t_{ip} = 30^\circ\text{C}$ jsou hodnoty dopadajícího výkonu Q_z 300 W/m^2 pro $R = 0,1 \text{ m}$ a 58 W/m^2 pro $R = 0,2 \text{ m}$.

Odecházející výkony při uspořádání podle schématu jsou:



Q_α = do vzduchu /přes součinitel tepelného přestupu $\alpha = 8/$
 Q_v = dovnitř konstrukce /se součinitelem tepelného prostupu $k = 0,97/$

Při zdroji vzdáleném svým středem 100 mm nad podlahovinou vychází pro

$$Q_z = 1,17 * 220 - 1,4 / t_{ip} - 20 /$$

$$Q_\alpha = 8 * / t_{ip} - 20 /$$

$$Q_v = 0,97 / t_{ip} - 20 /$$

s podmínky $Q_z = Q + Q_v$

$$t_{ip} = 20 + \frac{257 \cdot w}{1,64 \cdot w + \alpha + k}$$

a průběh teplot v podlahovině v horizontálním směru /při teplotě zdroje 140°C a východní teplotě podlahoviny a podkladu 20°C uvádí další tabulka^{x/}:

$x / \text{m} /$	0	0,05	0,1	0,2	0,3
t_{ip}	44,2	38,0	29,2	22,5	21,0

Při zdroji vzdáleném svým středem 200 mm nad podlahovinou vychází obdobně

$$q_s = 0,29 \left[220 - 1,4 / t_{ip} - 20 / \right]$$

$$t_{ip} = 20 + \frac{63,8 \cdot w}{0,41 w + \alpha + k}$$

$x / \text{m} /$	0	0,05	0,1	0,2	0,3
t_{ip}	26,5	26,1	24,6	22,5	20,8

Protože se ve vypočtu nepočítá s příčními tepelnými toky, lze vzdálenost $R = 0,2 \text{ m}$ považovat za vyhovující při ustáleném teplotním stavu. Při náběhu vzniká navíc příčné namáhání povrchové vrstvy teplotním spádem $1,4^{\circ}\text{C}$ na její tloušťku /3 mm/.

Nopak při vzdálenosti teplotního zdroje 10 mm nad podlahovinou /v některých případech skutečně dosahované např. neizolovanými přírubami vedení, stejně jako v experimentu autora "Studie",

x/ Uvedené hodnoty přestupují pouze povolené maximální hodnoty, udávané myší np. předpokladem a obecně v běživém projektovém řešení / 13 /. Tyto hodnoty jsou však neodůvodně nepříznivé; reálnější pro nejvyšší přípustný horizontální spád je hodnota $1^{\circ}\text{C}/0,01 \text{ m}$.

bude dosahovat teplota podlahoviny pod zdrojem nejméně 100°C a bude dosahovat teplota podlahoviny pod zdrojem nejméně 100°C a teplotní spád horizontálním směrem bude mnohonásobně přesahovat teplotu zpěd horizontálním směrem bude mnohonásobně přesahovat hodnoty získané např. při vzdálenosti 100 mm /cca 75°C na 200mm/. Podstaty získané např. při vzdálenosti 100 mm /cca 75°C na 200mm/. Takovéto namáhání teplotou může dosáhnout nebo převýšit mezní takovéto namáhání teplotou může dosáhnout nebo převýšit mezní vlastnosti /pevnost v soudržnosti styku , pevnost v tahu vlastnosti /pevnost v soudržnosti styku , pevnost v tahu plastbetonu/ plastbetonu/ podlahoviny a může tedy vyvolat poruchy i při jejím dokonalém provedení. Dokonalém provedení.

6.2 Činnky vedení tepla kovovými podporami

Z provedeného výpočtu a ze srovnání s dříve uvedenými výsledky /kap. 6.1/ lze vyvodit, že při teplotě podpor ve styku s podlahovinou nad 30°C dojde již k nepřípustným teplotním spádům /ve smyslu nových podmínek/ a při teplotě vyšší než 60°C k nepřípustnému namáhání /převyšujícímu pevnost některé části podlahoviny/. Protože při ustíleném teplotním stavu budou teploty podpěr u podlahy jen o málo nižší než u potrubí, bude tato nejdoucí u podlahy jen o málo nižší než u potrubí, bude tato nejvyšší přípustná teplota přestoupena skoro vždy a vzniklá namáhání mohou vyvolat poruchy i při dokonalém provedení podlahoviny. mohou vyvolat poruchy i při dokonalém provedení podlahoviny.

6.3 Činnky plošného namáhání podlahoviny vzduchem nebo opačnou vodou

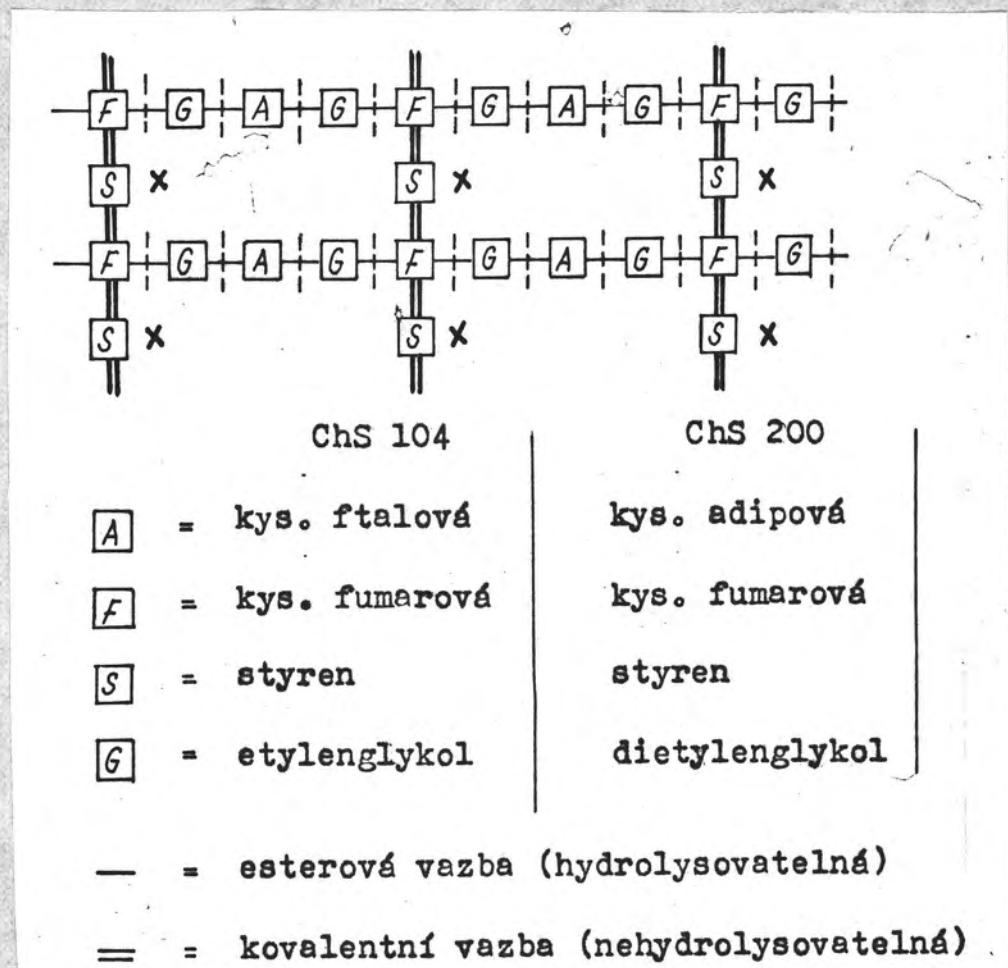
Z provedeného přibližného výpočtu lze uzavřít, že ochlazení vzduchem bez ohledu na původní teplotu podlahoviny /v běžných využucích bez ohledu na původní teplotu podlahoviny /v běžných provozních podmínkách/, vzduchu v místnosti a venkovní teplotu provozních podmínkách/, vzduchu v místnosti a venkovní teplotu vzduchu vyvolá z nedbatelné namáhání podlahoviny je-li kratší vzduchu vyvolá z nedbatelné namáhání podlahoviny je-li kratší než 10 min. /krátkodobé v tráni okny/. Naopak při delším působení než 10 min. /krátkodobé v tráni okny/. Naopak při delším působení proudu studeného vzduchu může již docházet mís tně /např. u proudu studeného vzduchu může již docházet mís tně /např. u jakýchkoli ukončení/ ke spádům vyšším, než jsou povoleny novými jakýchkoli ujištění/ ke spádům vyšším, než jsou povoleny novými podmínkami / $1^{\circ}\text{C}/1\text{ min}$ / a namáhání od téhoto změn může přestoupit podmínkami / $1^{\circ}\text{C}/1\text{ min}$ / a namáhání od téhoto změn může přestoupit pevnost některé části podlahoviny i při jejím dokonalém provedení pevnost některé části podlahoviny i při jejím dokonalém provedení

/např. při teplotě venkovního vzduchu, proudícím otevřenými okny do místnosti, pod -10°C dojde ke kritickému ochlazení povrchu podlahoviny již po cca 30 min./.

Vzhledem k výrazné většině přestupu tepla z vody než ze vzduchu je namáhání podlahoviny splachováním horkou nebo studenou vodou /případně výtoky horké nebo studené vody z průšek, odstředivek a pod. sažisení/ značně nepříznivější. Povrchová vrstva podlahoviny se ohřeje nebo ochladí na teplotu vody již po několika minutách a teplotní spády vertikální i horizontální mohou být výjimečně vysoké. provedené přibližné výpočty prokázaly, že napětí v podlahovině od toho vznikající /zejména při použití studené vody/, v závislosti na čase kontaktu vody s podlahovinou, mohou způsobit v některých částech podlahoviny napětí, přestupující mezné hodnoty, a vyvolat poruchy i při dokonalém provedení podlahoviny.

7. Mechanismus tvrdnutí polyesterových systémů

Stavba sesítěného polymeru z pryskyřic používaných pro výrobu plastbetonové podlahoviny je schematicky znázorněna na obr. 18; obr. 19 podrobně popisuje polyesterovou pryskyřici ChS 104.

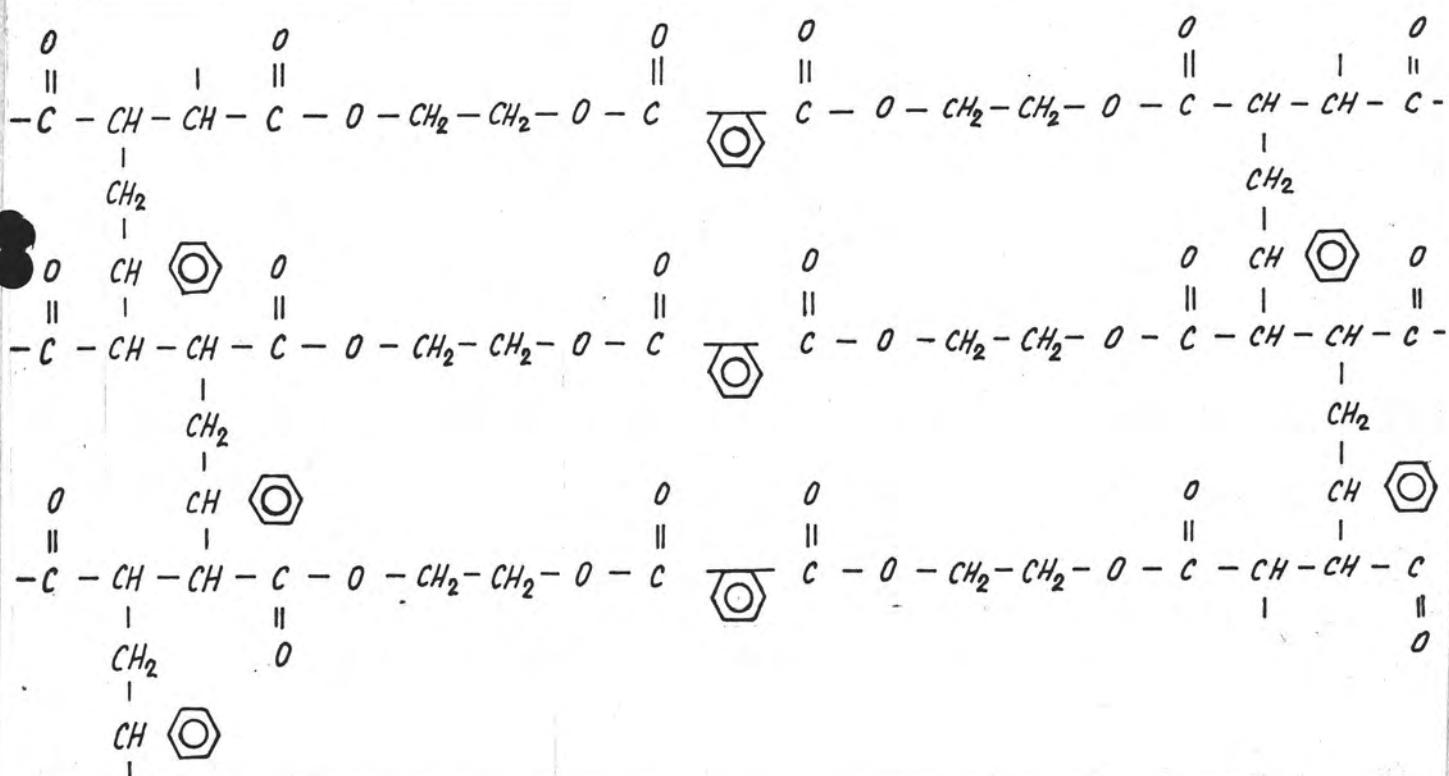


Obr. 18 Stavba sesítěného polymeru z polyesterových pryskyřic ChS 104 a ChS 200

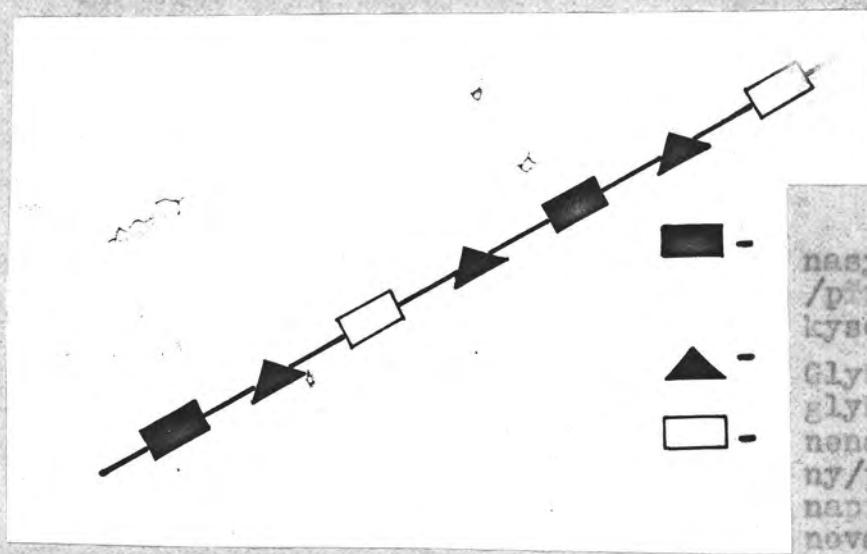
Při správném průběhu polymerační reakce dochází postupně k sesítění polyesterových řetězců /obr. 20 a/ příčními vazbami mezi fumarovou kyselinou píes styrenem obr. 20 b, c/. Nasycené kyseliny dikarbonové, jako kyselina ftalová a adipová se dají hydrolyzou nebo metanolyzou odštěpit, kyselina fumarová naopak nikoliv. Metanolyzou dobře vytvrzeného produktu nelze tedy zjistit

teměř v žádné kvantum fumarové kyseliny /ve formě metylesteru/.

Při nedostatečném nebo pomalém vytvrzení dochází působením kyslíku k oxidaci části styrénu /obr. 21 a/ a k tsv. falešnému tuhnutí. Vzniká polymerní styrenperoxid a po rozkladu takového

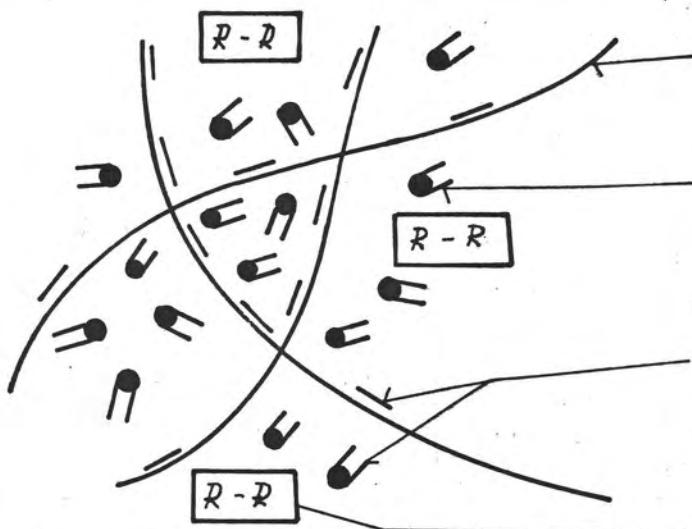


Obr. 19 Polyesterová pryskyřice ChS 104



nasycené dikarbonové kyseliny /příp. jich anhydrydy/, např. kyselina ftalová a adipová
Glykoly, nejčastěji dietylen-glykol a etylen-glykol
nenasycené dikarbonové kyseliny/příp. jejich anhydrydy/, např. kyselina fumarová, maleinová a pol.

Obr. 20 a Metězec nenasyceného polyestru



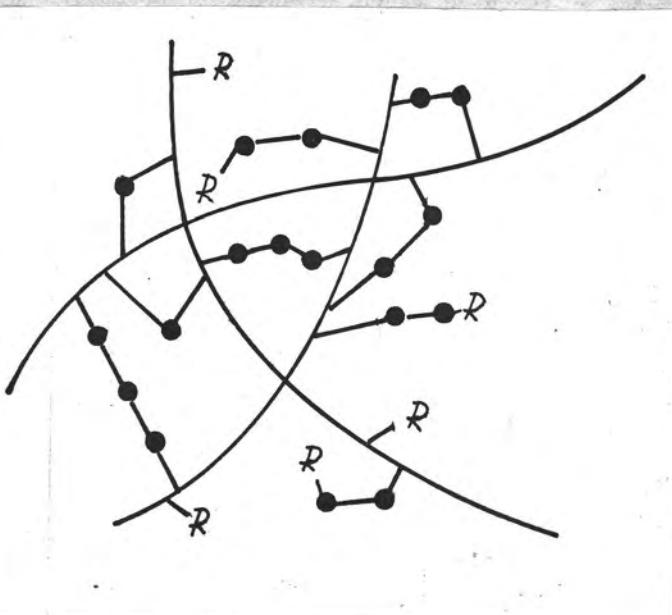
nenasycený polyester /viz schema na obr. 20 a/

monomerní ředitlo /styren/, obsahující dvojnou vazbu schopné polymerace

reakce schopné dvojné vazby

tubidlo /peroxid/- rozpadá se při zvýšení teploty nebo po přidání urychlovače

Obr. 20 b Polyesterová pryskyřice po smíšení složek

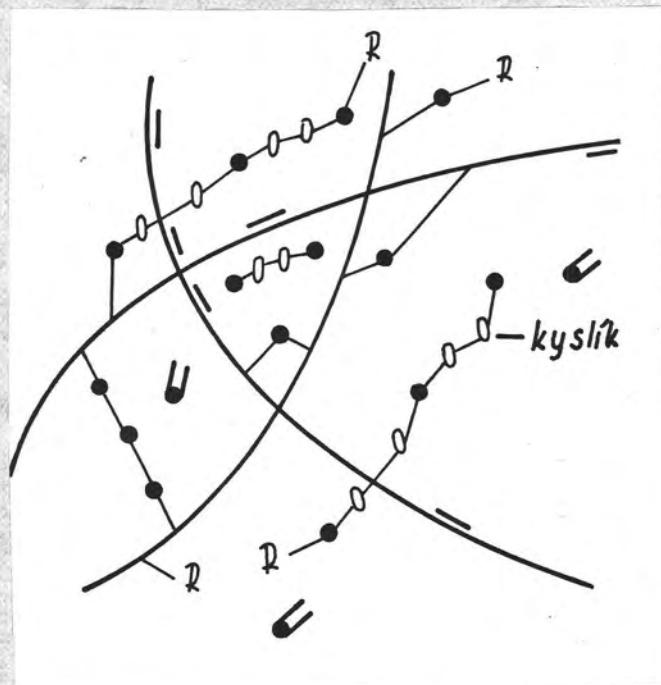


Uvolňující se energie tubidla rozštěpuje dvojné vazby, vytváří se spoje styrenových řetězů polyestereifikací nenasycené dikarbonové kyseliny /např. kyseliny fumarové/ a polya koholu/dietylen glykolu, etylen glykolu/ a vzniká třídimensionální spojení polyestrových řetězů; tím dochází k vytvoření pryskyřice

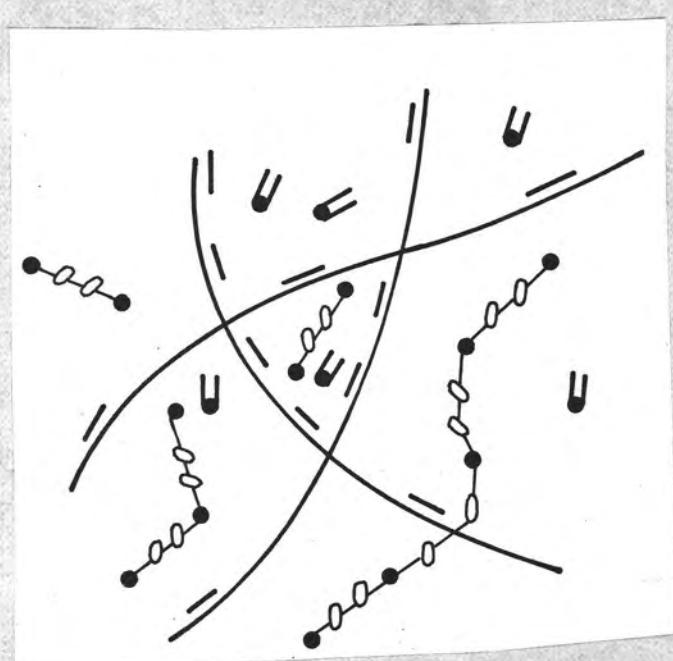
Obr. 20 c Vytvořená polyestrová pryskyřice

Obr. 20 Schéma regulárního vzniku polyestrového polymeru

produkту lze při analýze nalézt benzaldehyd, fenyletylen glykol a další látky, jež mohou být sami novými inhibitory polymerní reakce. Jev je nevrtný, u systému porušeného oxidací nelze již žádným způsobem obnovit polymeraci polyestrové pryskyřice, vznik příčných vazeb a vytvoření pevného polymeru. Po odtěkání odpařitelných látok nebo další oxidaci rozkladních produktů



Obr. 21 a Nedokonale vytvrzená polyesterová pryskyřice



Obr. 21 b Zcela inhibovaná a zoxidovaná /neztvrdlá/ polyestrová pryskyřice

Obr. 21 Schéma vzniku neregulárního polyestrového polymeru

při volném působení vzdušného kyslíku může původně změklý produkt zdánlivě stvrdnout; jeho pevnost a chemická odolnost /včetně vody/ je však vždy řádově nižší než při dokonalém vytvrzení.

Důvodem pomalého vytvrzení může být nedostatek látek iniciujících rozštěpování dvojních vazeb /iniciátoru, urychlovače/, nadbytek styrenu nebo přítomnost inhibitorů zpomalujujících vytváření příčních vazeb styrenu na fumarovou kyselinu. Inhibiční media mohou být vnášeny do směsi nejvíce plnivem: Nejčastější inhibicí látkou je voda. Nedostatečně vysušené plnivo /s vlhkostí přes tři procenta/ způsobí již rádové zpomalení vytvarzovací reakce, umožňující účinnou oxidaci systému jak vzdutým kyslíkem, tak kyslíkem okluďovaným na srnech plniva nebo vnášeným přímo

do směsi s vodou. Nedostatečné spracování /zhotovení/ usnadňuje komunikaci kyslíku z ovzduší porovitou strukturou systému. Po reakci přítomných látek se vzdušným kyslíkem způsobují vzniklé oxidační splodiny botnání nižších polymerů, světšování objemu, strátu pevnosti systému, změkčení polymerních spojovacích můstků v systému /nebo povrchové pryskyřičné vrstvy/ a konečně praskání povrchové vrstvy a rozpad systému /obr. 21 b/.

Konstrukce podlahoviny betoplast vychází z toho, že nosná vrstva /směs polyesterové pryskyřice s plnivem/ je vysoce pevná a tvrdá, aby mohla převezít bez větších deformací vnější zatížení, přenášené do ní tenkou vrstvou povrchové úpravy /připravené z prakticky čisté polyesterové pryskyřice/, včetně napjatosti od smrštění a změn teploty. Podstatné snížení pevnosti /tuhosti/ nosné vrstvy nezbytně musí mít za následek poruchu celé podlahoviny, i když povrchová vrstva, případně i spojovací vrstva a penetrace, jsou bezchybné. Proměnný zůstává jen čas porušení, závislý na rozsahu poškození, vzájemných vlastnostech vrstev, vnějších namáhání a dalších vlivech a může kolísat od týdnů do roků po zhotovení podlahoviny.

B. Chemické analýzy podlahoviny

Dřívější zkušenosti s podlahovinami s nenasycených ~~polyesterových~~ pryskyřicí /25/ ukázaly, že nejčastějšími prvotními příčinami poruch jsou jevy chemické povahy a fyzikální příčiny /např. rozklíňající účinek přetlaku vodních par nebo překročení pevnosti styku vrstev nevhodným tepelným namáháním/ destrukční jevy jen podporují nebo urychlují. Proto byla hlavní pozornost věnována chemickým analýzám podlahoviny, jež byly provedeny s použitím nejmodernějších metod a zařízení.

Extrakce byly provedeny v Soxhletově extrakčním přístroji.

Stanovení kovů v popelu směsi bylo provedeno atomovou absorbční spektrofotometrií.

Stanovení volných monomerů bylo provedeno na plynovém chromatografu spojeném s hmotnostním spektrometrem LKB 9000 /fy LKB/.^{x/} Analýza těkavých látek byla provedena "Head space" analýzou.

^{x/} Plynová chromatografie patří k nejúčinnějším děličím metodám. Plynovou chromatografií jsou rozdělovány těkavé látky v plynné fázi v soustavě plyn-kapalina. Metoda využívá různé rozpustnosti par analysovaných složek ve vhodné kapalině, zakotvené na nosiči. Celá analýza probíhá v průtoku nosného plynu a jednotlivé více nebo méně odlišné komponenty jsou vymývány, vhodným spůsobem detekovány /např. plameno-ionizačním detektorem/ a registrovány automatickým zapisovacím systémem v závislosti na čase. Doba potebná od nástřiku vzorku až do vynutí určité komponenty se nazývá eluční čas a je za stejných podmínek analýzy pro každou látku charakteristickou konstantou.

Srovnáním elučních časů se dají tedy se získaných sáznamy obdržet podklady pro identifikaci obsažených látek i pro posouzení složitosti analysované emisí.

Bližší popis chromatografického a hmotnostní spektrometrického stanovení, užitého v daném případě:

Kolona 4,5 m, vnitřní průměr 50 mm, materiál "Sial", plněná 3 % elastomeru "Silicon Gummi - Merck" na "Gas Chrom Q" /zrnění 80/100 mesh/. Průtok nosného plynu He 25 ml/min. Teplota kolony 95 – 250°C s tepelným gradientem 6°C/min. Teplota nástříkovače prostoru 300°C. Spojení chromatografické kolony s hmotnostním spektrometrem je provedeno pomocí tryskového separátoru typu Becker-Ryhae.

Cca 10% celkového iontového proudu je v ulito k detekci chromatografické analýzy. Energie ionizujících elektronů 20 eV je v okamžiku získanu hmotnostního spektra automaticky přepínána na hodnotu 70 eV. Záznam spekter je pořizován snyčkovým oscilografem na fotografický papír.

Teplota iontového zdroje 300°C, anodový proud 20 mA.

Pro kalibraci sáznamového řetězce byl jako vnitřní standard přidáván alifatický uhlovodík n-undekan /C₁₁/, vždy těsně před dávkováním vzorku na kolonu. Semikvantitativní vyhodnocení bylo provedeno z ploch jednotlivých chromatografických vln a standardů.

Vnější charakter porušení podlahoviny, zejména povrchové vrstvy /praskání, výdutě/ naznačuje především nedostatečnou mechanickou pevnost nosné vrstvy plastbetonu. Měkkost nebo rozpadavost nosné vrstvy po odkrytí gelcoatu a záplach po organických látkách tuto domněnku potvrdily a proto byla na ni při analýzách soustředěna nejvíce pesnosti. Nízkou pevnost plastbetonu mohou způsobit v podstatě dvě příčiny:

- velký nedostatek pojiva
- přítomnost nízkomolekulárních látok.

Měkkost, lepkavost a dojem vlhkosti může způsobit pouze druhá z uvedených příčin.

8.1 Označení, popis a úprava vzorku

Vzorky jsou označeny čísly sondy /1 a 2/ a písmenem, určujícím vrstvu podlahoviny: P - povrchová vrstva, N - nosná vrstva.

Vzorky 1N a 2N se výrazně barevně odlišují: vzorek 1N je červený, ve světlejším odstínu proti povrchové vrstvě; vzorek 2N je nažloutlý.

Rovněž se u obou vzorku liší granulometrie plniva. U vzorku 1N jsou obsazeny zrna pod cca 5 mm v průměru, ve vzorku 2N větší zrna chybí a jsou převážně s průměrem pod 2 mm.

Před vlastní analýzou či chemickou úpravou byly vzorky zbaveny cizorodého materiálu /např. zbytků cementového betonu/ a rozrušeny v porcelánové misce tak, aby neobsahovaly ^{čisté nečist.} než 5 mm.

8.2 Množství pojiva

Vzorky /cca 50 g/ byly zahřány v platinové misce při teplotě 550°C v muflové peci po dobu 6 hod. a byl stanoven nespalitelný zbytek.

Obýtek na váze /organický podíl/ činil:

u vzorku 1N . . . 9,36%

u vzorku 2N . . . 8,25%

v průměru . . . 8,80% /tj. hmotnostní poměr pojiva k plnivu
1 : 10,56/

což je o 4 % méně, než odpovídá hmotnostnímu procentu podle technologického předpisu /12,8 %./. Jak vyplývá z obr. 22 je však i při tomto množství pojiva v plastbetonu pevnost dostatečná /12 MPa v tahu za ohybu, 50 MPa v tlaku/ a po vech strukturách vyhovující.

Z uvedeného lze mít na prokázané, že pojiva v plastbetonu proti technologickému předpisu je o 31% méně; současně je možno konstatovat, že snížení množství pojiva nemůže být příčinou malé pevnosti /měkkosti/ odebraného plastbetonu. Snížení množství pojiva však může mít podporující vliv při chemickém namáhání plastbetonu, neboť jeho porozita se tím výrazně zvětší a bude převižně spojitá.

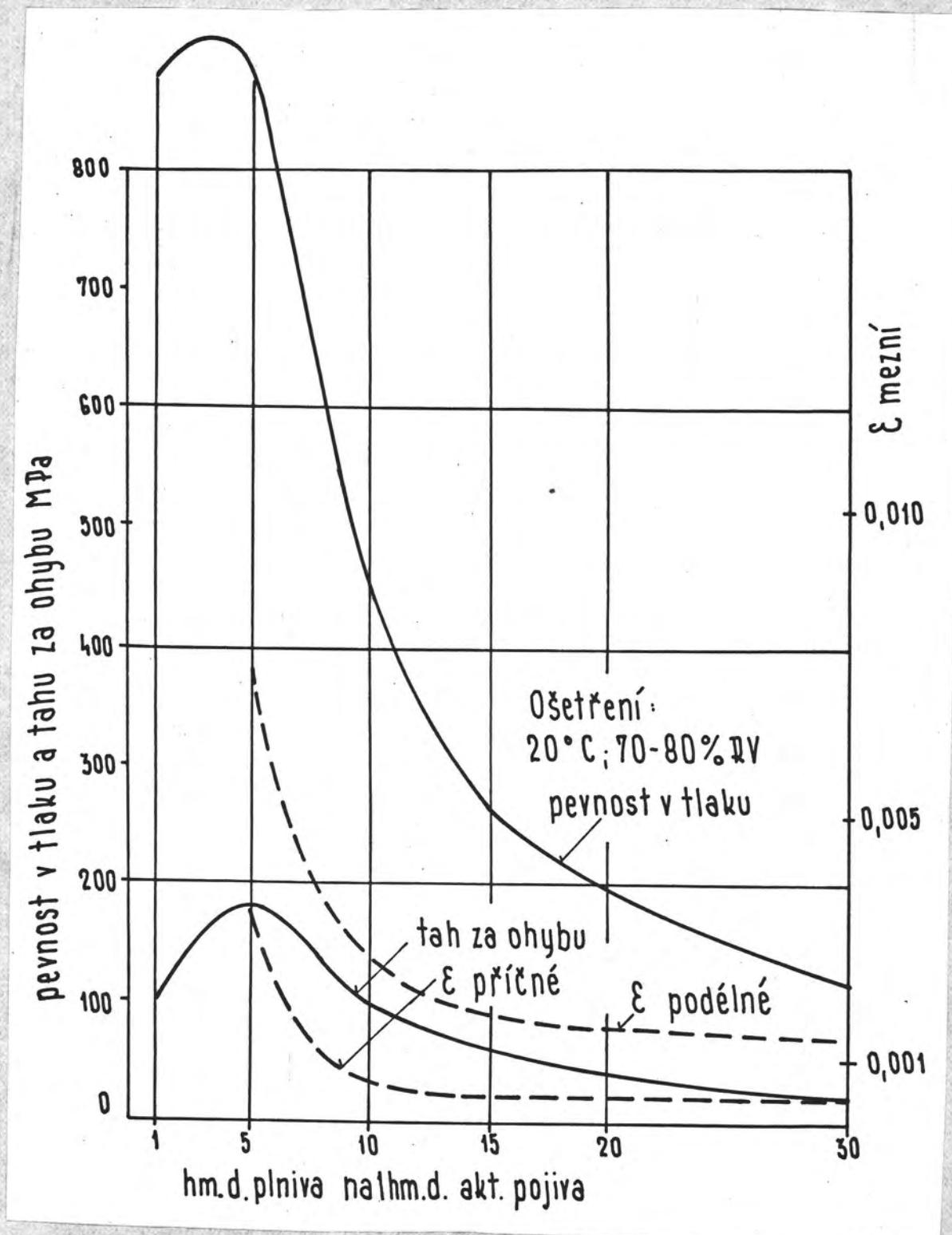
K stanovení obsahu Co a Fe ve výluhu popela získaného kyselinou dusičnou řeďkou 1 : 3 byla použita atomová absorpcní spektrometrie. Byla zjištěna tato množství:

Vzorek	Co % x/	Fe % xx/	x/ vypočteno na organický podíl
1N	$4,94 \cdot 10^{-2}$	$4,9 \cdot 10^{-2}$	
2N	$3,67 \cdot 10^{-2}$	$2,3 \cdot 10^{-2}$	xx/ vypočteno na nespalitelný podíl

V nosné vrstvě má být přítomno podle technologického předpisu cca $5,4 - 8,5 \cdot 10^{-2}$ % kobaltu, což v podstatě odpovídá analýzou zjištěnému množství.

V nosné vrstvě může být přítomno podle množství plniva a jeho povoleného znečištění Fe_2O_3 /do 2% hm/ a při probarvení kysličníkem železitým v množství 2 hm.d. na 700 hm.d. plniva až 1,6% Fe. Zjištěné množství je o dva řády nižší, což svědčí o malém znečištění píska Fe_2O_3 .

Množství použitého iniciátoru je stanoveno v kap. 8.3.1.



Obr. 22 Změna pevnosti v tlaku a v tahu za ohybu a mezní pletivoření polyesterového plastbetonu se změnou jeho složení /22/

8.3 Přítomnost nízkomolekulárních láték

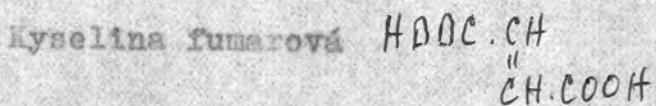
Stanovení bylo provedeno s hod. extrakcí vzorků /10 g pro P a 15 g pro N / 50 ml chloroformu v Soxhletově extraktoru po odparení získaného extraktu do konstantní váhy. Zjištěné hodnoty /v procentech organického podílu vzorku/ jsou tyto:

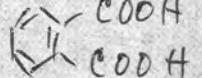
vzorek	extrakt
1P	12,6%
2P	6,1%
1N	7,1%
2N	17,7%

Velikost extraktu je měřítkem polymerace pojiva; extrahovatelný podíl může být tvořen nižšími polymery /oligomery/, nezreagovanou pryskyřicí, zbytky výchozích surovin /z výroby pryskyřice, iniciátoru a urychlovače/, nečistotami surovin nebo látkami vzniklými vedlejšími reakcemi při chybách technologie výroby plastbetonu atd., vesměs látkami zhoršujícími vlastnosti výsledného výrobku.

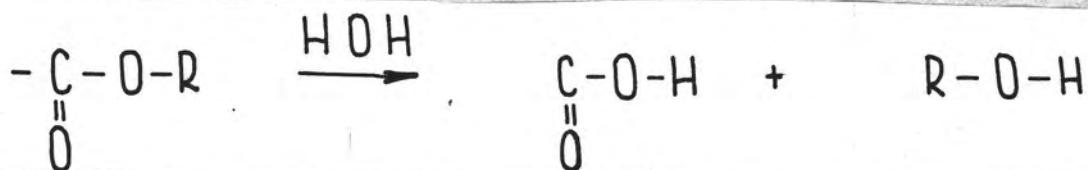
Velikost extraktu dobré vytvrzené polyesterové pryskyřice na normální teploty nemá přesahovat 11 - 12 %. Ze zkoumaných vzorků pouze vzorek plastbetonu 2N vykazuje zvýšenou hodnotu extraktu. U vzorku 1N je zjištěný extrakt sice menší, je třeba však usít v úvahu, že vzorek je odebrán v místě porušení povrchové vrstvy a že mohlo dojít k vymytí ve vodě rozpustných přítomných částí oplachovou vodou a nanesení těchto látok do cementového betonu podložky. Některé z organických látok byly i skutečně v betonu podložky ve stopových množstvích prokázané. Lze mít tedy za prokázané, že pojivo v plastbetonu je nevyhovující, satimco pojivo povrchové vrstvy /stejně jako spojovací vrstvy a penetrace/ je zopolymerováno dobré, do dostatečného stupně konverze.

8.3.1 Příčiny vzniku nízkomolekulárních látok



spolu s kyselinou ftalovou  a adipovou $\text{HOOC}-(\text{CH}_2)_4-\text{COOH}$

jsou součástí skeletu polyestru v normálně vytvrzeném plastbetonu, přičemž kyselina fumarová je nevratně /kovalentně/ zabudována do polymerní sítě pojiva. Kyselina ftalová a adipová jsou v polymeru vázány na glykoly esterovou vazbou, jež se dílem vody a alkalií /hydrolyzou/



z polymerní v tvrzené sítě hydrolyticky odštěpit.

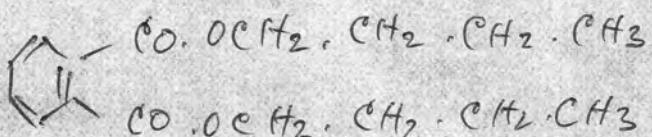
K nedokonalé polymeraci pojiva může dojít ze dvou příčin:

- Špatnou jakostí použité pryskyřice a vytvrzujících látok
- chybnou technologií výroby plastbetonu /a přítomností látok, které polymeraci inhibují/.

Prvá příčina nepřichází v daném případě v úvahu, když jak povrchová, tak spojovací vrstva a penetrace, provedené nezbytně ze stejných surovin, jsou dobře vytvrzeny.

Chybná technologie výroby plastbetonu může být způsobena jak nevhodným poměrem složek, zejména nedostatečným množstvím iniciátoru a urychlovače, nanesením inhibujících nečistot atd., tak nedokonalým míšením, neúčinným spracováním nebo nevhodným prostředím při vytvrzování. Ve všech případech kromě přímého vlivu chyby na nedokonalost polymerace mohou tyto chyby přispívat k dalším chemickým dějům /oxidace, hydrolyza/ nebo je i vyvolat.

Nevhodný poměr složek nebyl analyzou prokázán. V kap. 8.2 bylo zjištěno, že množství urychlovače bylo v předepsaných mezních. Množství dibutylftalátu /dibutylesteru ftalové kyseliny/



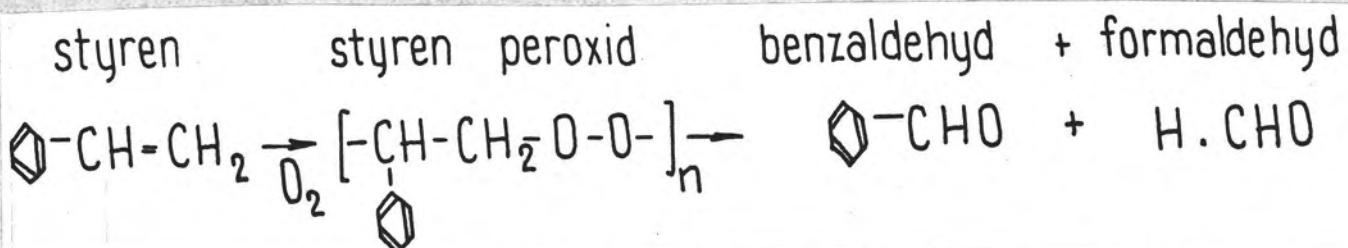
/jehož chemická stabilita je prakticky shodná se stabilitou vzniklé polyesterové pryskyřice, ale do vytvrzené polyesterové sítě není nabudována lze jej z vytvrzeného polymeru extrahovat/ bylo zjištěno analyzou estatěčné /0,66% organické části u vzorku 2N, což odpovídá cca 2 hm.d. iniciátoru na použité množství pryskyřice/.

Lze mít tedy na prokázané, že poměr iniciátoru a urychlovače ve směsi použitých pryskyřic byl správný. Poměr obou pryskyřic ChS 104 a ChS 200 nelze provedenou extrakcí přesně stanovit, neboť dyetylenglykol a adipáty /z ChS 200/ se uvolňují značně snadněji než etylen glykol a ftaláty /z ChS 104/. Přesto poměr uvolněných složek ve srovnání se skutečnostmi dřívějších analýz / 25 / odpovídá přibližně stanovenému poměru obou pryskyřic ve směsi.

Touto cestou nebyla sice prokázána přítomnost volné kyseliny fumarové ani styrenu v indikovatelném množství, avšak v souvislosti s větší hodnotou chloroformového extraktu a přítomnosti oxidačních zplodin fenyletylen glykolu $\text{Ph}-\text{CH}(\text{OH})-\text{CH}_2-$ a kyseliny benzoové lze soudit, že polymerace neproběhla žádaným způsobem a došlo ke vzniku molekul o menší molekulové výše, než je potřebné k zajištění žádaných mechanických vlastností polymeru. Jako možný inhibidor polymerace, který by způsobil nedostatečné sesítění polymeru, přichází ^{o návahu} působivý voda jako nosič kyslíku. Jiným nositelem inhibičních látek /např. uhličitanu, může být i snečištěný písek/.

Inhibice polymerace umožňuje oxidaci styrénu, výpenaté soli přítomné ve vodě v cementovém betonu válí rozkladné produkty a tím se posunuje reakční rovnováha ve prospěch hydrolyzy. To souhlasí i s výsledky analýz ≠ stejně jako s pozorováním projevu poruch v čase/, z nichž vyplývá, že první příčinou poruchy byla oxidace styrénu a teprve v další fázi nastoupil /za značněho přísného vlhkosti z vnějšku/ hydrolytický rozklad.

Oxidace styrénu se projevuje nejdříve vznikem chemicky nestálého peroxidického polymeru, který se dále rozkládá na benzaldehyd a formaldehyd:



Benzaldehyd je kapalina, formaldehyd plyn a proto narušují soudržnost struktury materiálu. Benzaldehyd charakteristicky zápachá po hořkých mandlích a ve vyjetřovaném narušeném plastbetonu jeho skutečně velmi silně citit sejměna u čerstvě odebraného vzorku i přes intenzívní zápací styrenu.

Působením vzduchu se benzaldehyd oxiduje na kyselinu benzoovou, která je bez zápacího. Proto u vzorků déle exponovaných vzdružnému kyslíku se charakteristický zápací ztrácí /např. též v okolí trhlin nebo porušení povrchové vrstvy podlahoviny/. Současně při otevření povrchu rychle vytéká i formaldehyd.

Peroxid styrénu, jako meziprodukt oxidace, může být – jak již dříve uvedeno – polymerní povahy a jeho vznik může případně vyvolat i dojem žádaného tuhnutí /i když za relativně delší čas/.

Protože jde o polymer chemicky nestálý je tento jev pouze dočasný; k rozkladu peroxidu styrenu dochází až po isté /delší/ době, po položení krycí vrstvy. Proto "ztvrdnutí" nosné vrstvy při pokládání podlahoviny nemůže být ještě důkazem o správném provedení a správném průběhu polymerace.

Z uvedeného lze mít za prokázane, že došlo k oxidaci styrenu k nosné vrstvě podlahoviny /z příčin nesuvisejících se složením směsi/ a následné hydrolyzy oxidací narušeného polymeru.

8.3.2 Kyselá hydrolyza /metanolyza/ extraktu

Ke zjištění dalších monomerních látek jež nejsou kovalentně vázány v polymeru, byl vzorek podroben kyselé metanolyze a provedena reesterifikace a silylace.

Extrahované sirupy byly zahřívány po dobu 3 hod. na teplotu 55°C s 20 ml 0,5 N chlorovodíku v metanolu. Roztok byl odparen za vakua do sucha, znova ropuštěn v pyridinu a silylován stejně jako v předchozím případě. Čirý roztok /po sedimentaci NH₄Cl/ byl po přidání vnitřního standardu analyzován GC-MS.

Výsledek stanovení obsahuje další tabulka

vzorek	složenina	mg/15 g vzorku	% ze spalitel- ného podílu
1/K	dimethyladipát	0,7	0,05
	dimethylftalát	0,2	0,01
	dibutylftalát	3,9	0,28
	etylenglykol	0,4	0,03
	dietylenglykol	2,0	0,16
	fenyletyleneglykol	0,5	0,025
2/K	dimethyladipát	0,3	0,02
	dimethylftalát	0,4	0,03
	dibutylftalát	5,4	0,45

etylenglykol	0,9	0,07
dietylenglykol	2,4	0,20
fenyletetylenglykol	2,6	0,22

vzorek	sloučenina	mg/10 g vzorku	% organických látok
1/P	metylcyklohexanon	2,4	0,024
	dimethylfumarát	1,8	0,02
	metylbenzoát	1,2	0,01
	dimethyladipát	11,9	0,11
	monomethylftalát	8	0,08
	dimethylftalát	2,6	0,03
	dibutylftalát	12,0	0,12
	etylenglykol	6,0	0,06
	dietylenglykol	60,0	1,24
2/P	metylcyklohexanon	5,2	0,05
	dimethylfumarát	2,6	0,03
	metylbenzoát	3,8	0,04
	dimethyladipát	15,0	0,15
	monomethylftalát	11,0	0,11
	dimethylftalát	4,3	0,04
	dibutylftalát	3,5	0,04
	etylenglykol	9,2	0,09
	dietylenglykol	85	0,85

Ve vzorcích nosné vrstvy bylo vedle obdobného množství látok nalezených v extraktu uvolněné i jisté množství kyseliny ftalové. Jiné látky nalezeny nebyly. Naproti tomu ve vzorcích povrchové vrstvy bylo indikováno též jisté množství kyseliny bensoové, svědčící buď též o jistém stupni oxidace styrenu, nebo spíše difuzi benzaldehydu z nosné vrstvy do povrchové /stejí za zdráznění, že největší rozpad pl stbetonu byl pozorován několik mm pod povrchovou vrstvou/.

8.3.3 "Head Space" analýza těkavých látek ve vzorcích

Vzorky /10 a 50 g pro P a K resp./ byly umístěny v termosta-
tované nádobě /60°C/ promýv né inertním plynem /He-50 ml/min/. Vý-
stup inertního plynu procházel přes sorbční předkolonku plněnou
styrendivinylbenzenovým kopolymerem "Chromosorb 101". Po skonče-
ní předkoncentrační fáze-sorbce byla předkolonka připevněna na vstup
plynového chromatografu a mísicově vyhřáta v proudu nosného plynu He
na teplotu 200°C. Díle byla provozována obvyklá GC-MS analýza.

Tato analýza umožňuje stanovit pouze vzájemné poměrné zastou-
pení složek ve směsi. Stanovení ovlivňuje bod varu /těkavost/ slo-
žek směsi, proto je velmi nesnadné nalezené složky kvantifikovat.
Výsledky lze proto použít jen k hrubému odhadu složení.

Z obdržených výsledků je třeba zdůraznit:

- v obou vzorcích 1P i 2P povrchové vrstvy byl nalezen z oxidač-
ních produktu benzaldehyd, ve vzorku 1P zhruba ve dvojnásobném
množství proti vzorku 2P. Ostatní identifikované sloučeniny,
z nichž např. toluenu a styrenu bylo přibližně stejné množství,
byly přítomny v obou vzorcích stejně.
- ve vzorcích plastbetonu je poměrně zastoupení jednotlivých
složek uvedeno v další tabulce.

Vzorek	Styren	Toluén	Benzaldehyd	Neidentifikované uhlo- vodíky
1N	10	1	0	5
2N	1	10	1	100

Uhlovodíky byly zhruba určeny jako lakový benzín. Přítomnost
lakového benzínu a toluenu lze vysvětlit použitím různých urychlo-
vačů: urychlovače P III /rostok kobaltoktoatu v lakovém benzínu/
a urychlovače P I /rostok kobaltnaftenátu v toluenu/.

Použití směsi obou urychlovačů /viz zejména vzorek 2N/není vhodné /v některých případech může mít i inhibiční účinek/.

8.3.4 Souhrn

Celkové množství nalezených rozkladních produktů /oxidace, hydrolyzy / je ve srovnání s obdobnými posuzovanými peruchami poměrně nízké a nasvědčuje tomu, že technologické chyby při výrobě podlahoviny spočívají spíše v nedostatečích surovin než v pracovním postupu samém. Nicméně analýzy prokázaly jednoznačně, že došlo k inhibici polymerace nosné vrstvy, k oxidaci styrenu v nezpolymarované pryskyřici a k následné hydrolyze nedostatečně zesítěného polyesterového duroplastu. K inhibici kromě předávkování styrenu jako ředitla mohlo dojít především medii, vnašenými do směsi hrubozrnným plnivem – pískem /po vydělení části zámeši pro spojovací vrstvu/. Která z příčin inhibice měla převahu nelze dnes určit; v každém případě jde o chybu technologickou, ať již při míšení, spracování nebo použití nevhodných surovin.

9. Dosavadní vyjádření

Na žádost státního arbitra JUDr Hrebenára byl požádán o výpracování znaleckého posudku Ing. Josef Lad. Hiveš, CSc, pracovník katedry chemické technologie silikátů ČVTF-SVŠT Bratislava, nezapsaný do seznamu znalců. Tento pracovník předložil "Studii trhlinkování podlahové hmoty Betoplast", která, přestože formálně nesplňuje požadavky kladené na znalecký posudek /část "nález", "posudek"/, byla v dalším řízení použita jako hlavní důkazní materiál.

V dalším jsou stručně komentovány jednotlivé kapitoly "Studie..".

A/ Granulometrie písku z nosné vrstvy

Provedený rozbor písku je neadekvátní, když největší použité síto bylo 0,20 mm. Písek S 1 používaný v množství 630 hm.d./100 hm.d.

pryskyřice má zrnitost 0,4 - 5,0 mm, s propadem na síťě 0,4 mm 11,5%. Písek EJF v množství 70 hm.d./100 hm.d. pojiva má zrnitost 0,10-0,60 s propadem pod 0,10 mm 1,90% a hlavní části v okolí 0,30 mm /79,5%/. Z výsledku "rozboru", při kterém je zbytek na sítě s největšími oky 0,20 mm 95,19%, nelze vyvodit žádný závěr o granulometrii plniva.

Názor zde uvedený, podle kterého autor studie "považuje za jednu z příčin slabé mechanické pevnosti nosné vrstvy Betoplas-tu" okolnost, že poměr plniva "o uvedené zrnitosti" k pojivu je 7 : 1, nesouvisí se zkoumanou otázkou a je kromě toho nesprávný, neboť pevnost plastbetonu tohoto složení dosahuje v tlaku až 20 MPa, v tahu na ohýbu až 20 MPa /28/ /podle technologických podmínek min. 50 resp. 10 MPa/, což jsou hodnoty pro dané namáhání víc než dostatečné.

B. Studium radioaktivního záření odebraných vzorků

K této části studie nelze mít věcné výhrady, i když byla v podstatě zbytečná a závěry se musí shodovat s očekáváním. Místnosti, odkud vzorky byly odebrány, se nenachází v kontami-nované zoně a nemohou vykazovat zvýšenou radioaktivitu.

C. Zkoumání vzorků pomocí FTG

Bylo zjištováno složení blíže ne definovaných písků, dále betonu podložky a plastbetonu. Výsledky měření jsou v souladu s očekáváním, pokud jde o kvalitativní zastoupení minerálů; kvantitativní vyhodnocení nebylo provedeno a případným nečisto-tám, prítomným v plnivu plastbetonu, které by mohly inhibovat po-lymeraci, nebyla věnována pozornost. Tím tato stanovení strácejí smysl a průkaznost a závěry zde vyvozené, že "je zřejmá přítom-nost křemene, kterého čistota je vyhovující na přípravu podlaho-

viny" nebo že "použité písky vyhovují použití v plastbetonu"
(zre)
/volně převedeno do češtiny/ jsou nepodložené.

D. Chemické zkoušky

Chemickým zkouškám byly podrobeny vzorky betonu podložky a použitého cementu. Takové zkoušky by měly smysl především tehdy, jestliže by byla prokázána silná alkalická hydrolyza plastbetonu. Závěr, že "beton a cement neobsahují žádné škodliviny, které by působily destrukčně na Betoplast" není opodstatněný.

E. Derivatografické studium vzorků

Derivatografické studium vzorků v daném případě nemůže přinést žádny nový podklad pro posuzování poruch plastbetonu. Zkoušky betonu potvrzují pouze obecně známá fakta, zkušky plastbetonu s polivem, které se rozkládají při teplotách pod 200°C , neprináší o pl stbetonu žádnou informaci. Závěr, že "zkoumané vzorky neobsahují vážejší škodliviny, které by působily destrukčně na beton podložky nebo Betoplast" je nepodložený.

F. Měření roztažnosti pochozí a nosné vrstvy Betoplastu

Dosažené výsledky jsou řádově chybné. Roztažnost povrchové vrstvy je ve skutečnosti $7-15 \cdot 10^{-5} \text{ K}^{-1}$ /22,23/, roztažnost plastbetonu cca $2,2 \cdot 10^{-5} \text{ K}^{-1}$ /22/. Také rozdílnost součinitelů při různých teplotách v daném rozmezí je cca o řád menší než zjištěná.

Provedený experiment s opakováním zahříváním zkoušeného tramečku neodpovídá poměru podlahoviny; špičky horizontálního smykového namáhání /jež dosahuje hodnoty cca pětin sedku nominální-

ho napětí/, působící ze všech okrajů, zasahuje zde prakticky celý průřez. Uvedeme závěry, že v "důsledku toho může nastat destrukce betonu stové podlahoviny" jsou nedopolené.

G. Studium nezrcacovaných dvojních vezeb v podlahovině

Betoplast

Termooxidační destrukce běžných typů polyesterů přichází v úvahu nejdříve při teplotách nad cca 150°C /pokles pevnosti a popraskání/. Naopak rostoucí teplota do 120°C zvyšuje hustotu sesítování a dochází ke zlepšení mechanických vlastností.

Studium botnání, měření rozptylu světla a sledování průběhu kopolymerace ukazují, že zesítěné polyesterové pryskyřice nemají stejnoměrně hustou prostorovou síť. Přítomný styren je relativně špatným rozpouštědlem nenasycených polyesterů, a proto jsou v koncentrovaných styrenových roztocích polyesterové molekuly svinuty až shlučnuty v aglomeráty velké až 100nm . Při vytvárování vznikají hustě zesítěné oblasti obklopené méně hustě zesítěným materiélem. Dotvrzovací reakce probíhá hlavně v interpartikulárních oblastech a vede k jejich hustšímu zesítění. To vysvětluje, že často nepatrné množny obsahu volného styrenu, k nimž při tom dochází, mají tak výpadný vliv na mechanické vlastnosti a chemickou odolnost. Mechanické vlastnosti, botnání, sklon k trhlinkám a tvarová stálost za tepla závisí z velké části právě na těchto méně hustě sesítěných interpartikulárních oblastech,/23/

Pevnost polyesterové pryskyřice v tahu se snižuje např. z 32 MPa při 20°C na 5 MPa při 80°C , modul pružnosti z $3,2 \text{ GPa}$ na $0,08 \text{ GPa}$, tvrdost /Brinell po 10 sec./ z 67 MPa na 14 MPa , rázová houzevnatost se zvyšuje z $0,27 \text{ J/cm}^2$ na 2 J/cm^2 . Její tepelná

odolnost /změny vlastností při změně teploty/ závisí na složení výchozího polyestru, na jeho sřední monomerem a na dokonalosti vytváření. S rostoucí relativní molekulovou hmotností polyestru se zlepšují vlastnosti pryskyřice, zejména tvarová stálost za tepla, která kolísá od 40°C /s kyselinou adipovou/ do 60°C /s kyselinou ftalovou/.

Maximální přípustná teplota /bez termooxidačních vlivů/ u polyesterové pryskyřice ChS 104 /podle údajů výrobce/ je $150\text{--}185^{\circ}\text{C}$, tvarová stálost podle Martense $55\text{--}60^{\circ}\text{C}$.

Provedeným pokusem nelze získat jakoukoli informaci o nezreagovaných dvojných vazbách polyesterové pryskyřice a závěr, že "teoretický předpoklad nezreagování dvojvazeb byl prakticky dokázán", je nesprávný. Kromě toho pokusem není ani zdaleka modelován skutečný teplotní stav na podlahovině ve vyšetřovaných místnostech. Jedenak proto, že rozhodující veličinou je vzdálenost zdroje sálavého tepla, jedenak proto, že pro dynamický popis teplotních vlivů je nesbytné pracovat s rozměrově podobným modelem jako ve skutečnosti /včetně podkladních vrstev/. Proto tento pokus nepodává také žádnou informaci o chování podlahoviny pod vlivem na ni působícího sálavého tepla.

G. Závěr

Z důvodů dříve uvedených je dosažený závěr, že "podlahovina Betoplast na pokrytí místnosti 107, 108, 135 v objektu 803 Jaderné elektrárny V-1 v Jaslovských Bohunících nebyla vhodně volena" zcela nepodložený.

Rovněž tak odpovídá k jednotlivým otázkám arbitra neodpovídají provedeným "studii":

1/ Studie neprokázala, že "podlahovina Betoplast odpovídá obo-

- rovému technologickému předpisu z června 1973",
- 2/ Studie neprokázala, že "hmota Betoplast není možné použít v takovýchto případech"
- 3/ Studie neprokázala, že "hmota Betoplast byla správně uložená podle oborového předpisu z r. 1973", ani že "není odolná proti nepravidelným a lokálním teplotním vlivům",
- 4/ Studie neprokázala, že
- a/ dochází k termooxidační destrukci
 - b/ d/ Různá tepelná roztažnost povrchové a nosné vrstvy sama o sobě může být důvodem k poruše
 - c/ mechanická pevnost nosné vrstvy při daném poměru pojiva a plniva je při správném provedení nedostatečná

V bodě 5 jsou opakovány závěry z bodů 1 - 4.

Po námitkách Ing. Makovce z Energoprojektu z 20. 6. 81 ke studii Ing. Hlaveče, CSc, provedl Ing. Hlaveš další experimenty, které popsal ve své "odpovědi na připomínky" z 25. 8. 1981, jež má z větší části netechnický charakter, když obsahuje řadu nevěcných polemik. K řadě bodů bylo již zaujato stanovisko v předchozím komentáři.

Nové jsou studie Betoplastu pomocí infračervené absorbční spektroskopie a UV spektrů, zmíněně, ale nedoležené jsou studie Ramanovou absorbční spektroskopii. Byla provedena infračervená spektra různých vrstev Betoplastu a blíže nedefinovaných /ale rozhodně nikoliv pro podlahovinu použitých/ pryskyřic ChS 104 a ChS 200, iniciátoru P VI a urychlovače P-I. Spádra organických látek v infračervené oblasti umožňuje zjistit povahu většiny funkčních skupin v přítomných látkách a to podle absorpcních pásov při typických vlnových délkách. Metoda poskytuje pouze kvali-

tativní výsledky a bez srovnatelných standardů nemáže poskyt-
nout dostatek informací ke kvalitativnímu posouzení průběhu
polymerace nebo chemické destrukce /oxidaci, hydrolyzou/;
Je proto pro jakékoli posouzení kvality polymeru v předloženém
rozsahu nepoužitelná a už vůbec z ní nelze vyvodit závěr, že
"složení jednotlivých vrstev podle předepsaného návodu /Beto-
plast/ je správné", snad jen proto, že "polyestery jsou přítom-
né ve všech vrstvách", ani že "použité polymery na podlahovinu
jsou zvláště kvalitní a vhodné".

Zcela nereálná je představa, že /po více než roce od pro-
vedení a tepelném "ošetření" provozními podmínkami/ "přítomný
zejména styrén, metylcykohexanol a dibutylftalát mohou při lo-
kálním přehřátí zapříčinit lámání povrchové vrstvy".

Další zmíněnou zkouškou je zjištění pevnosti podlahoviny
v tlaku /všech tří vrstev současně/, aniž by byla popsána meto-
dika této neobvyklé zkoušky. Nicméně zjištění pevnost 25 MPa /na
vzorcích "nezasahnutých lokálním přehřátím"/ neodpovídá ani tech-
nologickým předpisem požadovaným 50,0 MPa pro nosnou vrstvu
/o níž autor studie ostatně na jiném místě prohlušuje, že její
malá pevnost je jednou z příčin poruch/ a nelze tedy vyslovit
závěr, že "prakticky pro provoz daných místností postačuje".

Zjištěný spalitelný podíl organických látek v celé podlaho-
vině činil 19,8%, což bez specifikace tloušťky povrchové vrstvy
a jejího složení neumožňuje žádný závěr; v nosné vrstvě bylo zji-
štěno 10,30% organických látek, což je méně než technolog. předpi-
sem stanovených cca 15%, což autor studie přechází bez povšimnutí.

Velmi laická je představa porušní plastbetonu tím, že "při
pnutí dojde k roztrhnutí Betoplastu na nejslabším místě a te v ob-

lasti nezreagovaných dvojních vazeb". Stačí si jen uvědomit, že molekulární mělké odpovídající jednotlivým vazbám je řádu $10^{-8} - 10^{-9}$ m, zatímco mikrostruktura, o které lze mluvit při vzniku poruch těchto kompozitních systémů /o rozměrech $10^{-1}-10^{-2}$ m/ v důsledku lokálních koncentrací napětí je řádu 10^{-5} m.

Přes uvažný rozsah studie a jejího dodatku a provedení řady zkoušek a experimentů lze k objektivnímu hodnocení přijmout pouze tyto závěry:

- plnivo obsahuje převahu zrn s průměrem nad 0,20 mm,
 - vzorky nemají zvýšenou radiaaktivitu
 - podložka je z běžného cementového betonu
 - použité plnivo betonu i plastbetonu je převážně křemičité povahy
 - tepelná roztáčnost plastbetonu a povrchové vrstvy je uvažně rozdílná
 - podlahovina je s největší pravděpodobností vytvořena z poly-esterových pryskyřic;
- studii naopak nebyla objektivně prokázána skutečná příčina poruchy plastbetonové podlahoviny.

P o s u d e k

Před hodnocením příčin poruch podlahoviny /ke kterým došlo brzo po zhotovení podlahoviny a které se můžly zejména v prvním roce provozu/ jsou shrnutы poznatky získané podrobným rozborem, popsaným v následu:

- pl stbeton je zejména v blízkosti povrchové vrstvy nesoudržný, lepkavý, silně zapácha jící
- povrchová, stejně jako spojovací vrstva a penetrace nevykazují ani subjektivní ani objektivní vady
- obsah vlhkosti v podložce je 8,92 až 9,14% hm., tj. podložka obsahuje 5,2 – 5,4 l/m² volné vody nad rovnovážnou vlhkost. Obsah vlhkosti ve výplňovém betonu je 6,41% hm., tj. výplňový beton obsahuje cca 85 l/m² volné vody nad rovnovážnou vlhkost. Vyplňový beton a podložka jsou odděleny vodotěsnou izolací.
- teplotní spád napříč stropu je minimální
- dodatkové smrštění při tepelném vytváření polyestrové podlahoviny vyvolá napětí max. 0,84 MPa
- nejnižší přípustná teplota namáhající podlahovinu globálně a dlouhodobě je -21°C
- nejvyšší přípustná teplota namáhající podlahovinu globálně a dlouhodobě je +60°C
- maximálně přípustné zvýšení teploty kovových podpor je o +36°C /na max. 60°C/
- prudké ochlazení kovových podpor i jen o 6 – 10°C je nepřípustné
- nejmenší přípustná vzdálenost potrubí a jiných zařízení s teplotou 140°C od podlahoviny je 100 mm

- nejdelší přípustná doba větrání otevřenými okny za provozu /za chladného počasí/ je 10 min.
 - největší přípustné rozdíly teploty oplachové nebo výbkové vody, přicházející do přímého styku s podlahovinou jsou $\pm 10^{\circ}\text{C}$ od průměrné teploty podlahoviny
 - množství pojiva v nosné vrstvě je o 5% méně /proti technologickému předpisu
 - množství urychlovače odpovídá stanovené hodnotě pro použité množství pryskyřice
 - množství iniciátoru odpovídá stanovené hodnotě pro použité množství pryskyřice
 - chloroformový extrakt nosné vrstvy přesahuje hodnotu pro dobře vytvrzenou polyesterovou pryskyřici za normální teploty o cca 50%, díto povrchové vrstvy je blízko maximální povolené hranice
 - polymerace v nosné vrstvě neproběhla zádaným způsobem, došlo k částečné oxidaci styrenu
 - příčinou nesprávného průběhu polymerace nosné vrstvy může být /bez možnosti přesného určení/ nedokonalost surovin /nejspíše/, nedostatečné smíšení složek, nedostatečné zpracování /pravdědobně/; z příčin je vyloučen chybný porovnání složek pojiva
 - v místech s porušenou povrchovou vrstvou dochází k hydrolyze pojiva
 - předchozí posudek "Studie..." a její "Doplněk..." neprinesly objektivní vyjasnění příčin poruch.
- Z uvedených poznatků lze mít za jednoznačně prokázané, že
- základní příčinou poruch plastbetonové podlahoviny v místnostech 135, 108 a 107 JJE V - 1 je chemické narušení nosné vrstvy

- * důsledku oxidace styrenu a následné hydrolyzy pojiv.
- důvody chemického narušení podlahoviny nelze ihneč s určitostí identifikovat; podle nepřímých indicií lze soudit, že nejpravděpodobnější příčina je použití vlhkého písku nebo nedostatečné zpracování /chutnění/ nosné vrstvy. Zcela lze vyloučit nedokonalest v dávkování jednotlivých složek pojiva. V každém případě jde však o chybu technologickou
- Jinou nesprávnou příčinou vzniku poruch je nesprávné provedení všech ukončení podlahoviny /u prostupů různých vedení, u kanálů, gul atd./ bez ocelevých profilů zakotvených do betonu a překryvajících svou přírubou konec podlahoviny
- teplotní šňůrky vyvozované jednak sálavým vyzarováním neizolovaných parovodních vedení a kondenzačních nádob, jednak jejich podpor /vedením tepla/ byly příčinou urychlení vnějších poruch podlahoviny, které by stejně dříve nebo později a pravděpodobně v jiném rozsahu vznikly
- v ojedinělých místech, kde potrubí nebo jeho části /např. neizolované příruby/ jsou ve vzdálenosti menší než 100 mm nad podlahovinou může nadměrné teplotní namáhání podlahoviny být i samostatnou příčinou poruch
- teplotní šňůrky vlivem globálních změn teploty dosahované během provozu předmětných místností nemohou ohrodit trvanlivost podlahoviny, ani mít zvláštní urychlující účinek na vznik poruch
- šňůrky dlouhodobého ochlazování vzduchem /otevřenými okny za provozu a šňůrky oplachových nebo odtokových vod s teplotami o $\pm 10^{\circ}$ odlišnými od průměrné teploty podlahoviny mohou být důvodem i samostatnou příčinou poruch

Z provedených rozbör vyplývá, že jedinou objektivně prokázanou skutečností, jejímž následkem může dojít ke globálnímu poruchám podlahoviny Betoplast dojít, je chemické narušení nosné vrstvy oxidací styrénu, provázené ztrátou pevnosti a soudržnosti.

Místní poruchy u ukončení může vyvolat při daném namáhání nesprávné provedení bez kotvících profilů.

Místní poruchy může vyvolat i neúměrně nízko pod 100 mm/ nad podlahovinou umístěné neizolované zdroje sálavého tepla /s teplotou až 140°C./

Jiné zdroje sálavého tepla, umístěné nad podlahovincu ve vzdálenosti 100 – 200 mm, stejně jako nešetrné provozní podmínky /ochlazování vzduchem, oplachy horkou nebo studenou vodou, výtoky horkých nebo studených medií z výrobních zařízení/ poruchy vyvolat mohly, ale nemusely. Nesprávně však tyto vlivy vznik poruch u rychlily.

Z dostupných podkladů nebylo naproti tomu shledáno, že příčinou poruch byl nevhodný návrh podlahoviny do předmětných provozů. Podlahovina Betoplast správně provedená má vysokou pevnost, je nepropustná, bezespará, snadno dekontaminovatelná a při správném užívání s vysokou životností. Omezení platné pro teplotní namáhání podlahoviny Betoplast je nesbytné dodržet i pro každou jinou dostupnou bezesparou podlahovinu.

Vady byly možno spatkovat v projektu teplovedních vedení, jestliže byla navržena bez izolace a v malé výšce nad podlahou /značec neměl k dispozici projekt instalací/ a v projektu provozních zařízení, jestliže nebylo počítáno s odvodem vod přímo do kanalizace. Pokud se liší provedení v tomto smyslu od projektu, jde ovšem o vadu provedení. Za nevhodné lze pokládat podepření in-

stalací /např. kondenzačních nádob/ na podlahu kovovými poapěrami, i když nelze toto uspořádání označit za vysloveně vadné. Technologickým předpisem je uspořádání podlahoviny Betopl st v těkových případech řešeno; toto uspořádání je nevhodné pro velké množství ukončení jako míst potenciálního zdroje poruch. Pokud vzduchotechnické zařízení není dimenzováno tak, aby na běžného provozu bylo zajištěno předepsané pracovní prostředí /nevýžadující dodatkového větrání okny/, lze jeho projekt považovat za vadný. Pokud na výtocích pro splachovou vodu v projektu chybí mísící baterie, jde v tomto směru rovněž o vadu projektu.

Provedené řešení a rozbory potvrzují, že podlahovina Beto-plast je plně vyhovující pro provoz v místnostech 13, 107 a 108 objektu [REDACTED] stejně jako pro provoz většinu ostatních provozních místností JE. Vl. atnostem podlahoviny je však nesbytné přispětost ostatní okolnosti – požaduje kvalitu a úpravou podkladu /podložky/, přes minimalizaci ukončení a jejich řádnou úpravu, ač k provozním podmíinkám.

Pro bezchybné projekční řešení i provádění podlahoviny Beto-plast v objektech jaderných elektráren však i pro budoucnost je nutná existence podrobného technologického předpisu, zajišťující nejen stejnorodost výrobku dané kvality, ale i možnost kontroly v kterékoli fázi výroby i kontroly hotového výrobku.

Závěrem lze konstatovat, že arbitrární rozhodnutí Státní arbitráže ČSSR ze dne 1. 10. 1981 bylo začleněno na posudku, který ne-přinesl objektivní v jasnější příčině poruch a který proto obsahoval chybné závěry. Zmiňované arbitrární rozhodnutí se týká poruch v poměrně malém rozsahu tří místností; bylo by proto chybou a ke škodě společnosti, kdyby se se zmíněnou rozhodnutí vydávalo při případných

Jiných sporech, nebo dokonce při projektování dalších objektů nebo při jakékoli generalizaci.

Dále jsou je tě uvedeny stručné odpovědi na otázky arbitra znalci na podkladě vyšetřování popsaného v nálezu tohoto posudku.

1. Podlahovina Betoplast v místnostech 107, 108 a 135 nebyla zhotovena podle technologického předpisu.
2. Podlahovina Betoplast není určena podle technických podmínek pro případy, ve kterých dochází k lokálním výkyvům teploty do $80 - 100^{\circ}\text{C}$ a nelze ji v takových podmínkách použít. Chemicky porušená podlahovina, provedená navíc bez správných ukončení, odolává podstatně menším teplotním namáháním, než připouští technické podmínky.
3. U správně provedené Podlahoviny Betoplast je ve statickém stavu nejnižší přípustná teplota -21°C , nejvyšší přípustná teplota $+60^{\circ}\text{C}$, nejvyšší rozdíl teplot povrchové a nosné vrstvy $\pm 0^{\circ}\text{C}$. Při dynamickém hodnocení lokálních vlivů nelze odpovědět vzhledem k složitosti problému obecně; je třeba definovat všechny podmínky namáhání, jako např. rychlosť proměny teploty, druh sdíleného tepla, druh média při přestupu atd. Nadměrně bezpečná kriteria poskytuje "bezchybné řešení..." /13/, podle kterých nemá přestoupit horizontální teplotní spád v podlahovině $1,5^{\circ}\text{C}$ na $0,1\text{ m}$ a rychlosť teplotní změny 1°C za minutu. Reálnější přípustná hodnota horizontálního teplotního spádu je $1^{\circ}\text{C}/0,01\text{ m}$.
4. Základní příčinou poruch podlahoviny v daném případě jsou chyby technologie výroby podlahoviny. Další příčinou v omezeném rozsahu je nadměrné lokální teplotní namáhání v místech s neizolovaným potrubím umístěným v menší vzdálenosti než 100 mm od podlahoviny. Vznik poruch podporuje i nevhodné teplotní namáhání podlahoviny v důsledku provozu.
5. Poruchy podlahoviny Betoplast vznikají obvykle v důsledku kumulace několika příčin. Stejně tomu bylo i v daném případě.

Podrobný popis příčin poruch je popsán a zdůvodněn v nálezu. Základní vadou jsou chyby technologické povahy. Plastbeton s oslabenými mechanickými vlastnostmi a špatným ukončením nemůže pak odolávat vysokým namáháním od různých teplotních vlivů. Chybou je, že instalace nebyly úplně izolovány, že byly umístěny nadměrně blízko podlahoviny, že jejich podpěry nebyly izolovány a odděleny od podlahoviny, že příp. navržená vzduchotechnika nestádří k zachování potebných pracovních podmínek a vyvolává nutnost větrání okny, že pro oplach místnosti není instalována mísící baterie, že vývody z výrobních zařízení nejsou odvedeny přímo do kanalizace a provozní podmínky neodpovídají technickým podmínkám podlahoviny Betoplast.

Podlahovina Betoplast /jako ostatně i jiné bezesparé plastové podlahoviny/ vyžaduje pečlivé provedení včetně přípravy podkladů a při užívání je třeba vycházet ze specifických vlastností jí vlastních. Při namáhání nepřehraňujícím povolené hodnoty má vysokou životnost.



Znalecká doložka:

Znalecký posudek jsem podal jako znalec jmenovaný rozhodnutím ministra spravedlnosti ze dne 11. 10. 1967 č. j. ZT 108/67 pro základní obor stavebnictví, pro odvětví staveb obytných, průmyslových a zemědělských a stavebního materiálu.

Znalecký úkon je zapsán pod poř. čís. 108/93 znaleckého deníku.

Znalečně a náhradu nákladů (náhradu mzdy) účtuji podle připojené likvidace na základě dokladu čís. _____

