

|            |  |  |
|------------|--|--|
| INVESTOR   |  ZÁPADOČESKÁ<br>UNIVERZITA<br>V PLZNI | Západočeská univerzita v Plzni<br>Univerzitní 8, 306 14 Plzeň              |
| PROJEKTANT |  CH PROJEKT PLZEŇ s.r.o.              | CH PROJEKT PLZEŇ s.r.o.<br>PROJEKTOVÁ, INŽENÝRSKÁ A KONZULTAČNÍ ORGANIZACE |

## POSUDEK

### TECHNICKÉ POSOUZENÍ FASÁDNÍHO A STŘEŠNÍHO PLÁŠTĚ OBJEKTU FAKULTY STROJNÍ

|                             |   |
|-----------------------------|---|
| STAVBA                      | Fakulta strojní   |
| INVESTOR                    | Západočeská univerzita v Plzni, Univerzitní 8, 306 14 Plzeň |
| MÍSTO STAVBY                | areál ZČU Plzeň   |
| ČÁST PROJEKTU               |   |
| SO/PS<br>(ČÍSLO-NÁZEV)      |   |
| ČÁST SO/PS<br>(ČÍSLO-NÁZEV) |   |
| ČÍSLO ZAKÁZKY               | 172128  |

|                  |                            |            |               |
|------------------|----------------------------|------------|---------------|
| Počet vyhotovení | Měsíc / rok vyhotovení     | Cíl svazku | Cíl sešitu    |
|                  | 06/2015                    |            |               |
| Cíl vyhotovení   | Archivní číslo dokumentace |            | Lokační číslo |
| 1                | 172128                     |            |               |

## Platickyý výroc̄

únosnosti antikorozních kotev u sendvicového  
obvodového, pláště srostlany PS087 rukávního  
zateplovacími vrstvami na objektech ZČV v  
Pleni, areál Zelený trojáhebník

V Pleni, 3. července 2015

Vypracoval: Mgr. Martin Šimánek



Youstava PSO 81 je skeletopanelová sošava pro občanskou výstavbu s modulovými rozpory stropní konstrukce 7500 a 9000 mm.

V cílem tohoto maličkého návrhu je prokázat dostatečnou jízinosť kotev u sendvičového obvodového pláště v případě záseplení budov. Kotvy jsou z antikorozní oceli 17242 AKV.

Na návrhu ateliéru CT Projekt má být záseplení provedeno následovně:

- reliéfy ve svéjí monice budou záseply cementovou maltou, průměrná výška 75 mm
- zásepná kolace mineralní zápa 140 mm s hmotou  $140 \text{ kg/m}^3$
- fasádní omítka o tloušťce 5 mm

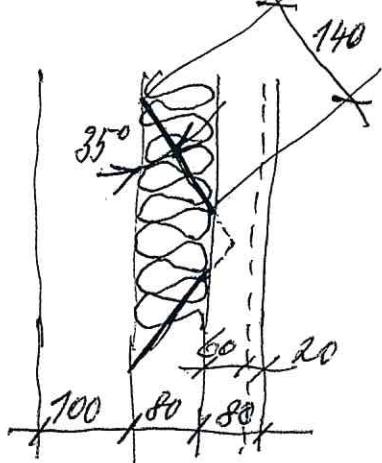
## Parapetní pasz 7500 mm

vl. říka vnitřní monierky na 75m

$$\begin{array}{l}
 \text{monierka } (0,06 \text{ m} + 0,010 \text{ m}) \cdot 1,535 \text{ m} \cdot 25 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35 = 3,626 \text{ kN}, \\
 \text{vyrovnaivací malta cementová } 0,015 \text{ m} \cdot 1,535 \text{ m} \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35 = 0,560 \\
 \text{pevnost řešnice } 0,14 \text{ m} \cdot 1,535 \text{ m} \cdot 117 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35 = 6,261 \\
 \text{fasádní omítky } 0,005 \text{ m} \cdot 1,535 \text{ m} \cdot 22 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35 = 0,228 \\
 \hline
 & 4,675 \text{ kN}.
 \end{array}$$

celková síla na svíslé kotvy

$$P_E = 4,675 \cdot 7,5 \text{ m} = 35,063 \text{ kN}$$



kotva  $\phi 8$  ocl 17242

délka větve kotvy

$$L = \frac{80 \text{ mm}}{\sin 35^\circ} = 140 \text{ mm}$$

síla na jednom větvi jedné kotvy

$$P_E = \frac{35,063 \text{ kN}}{4} = 8,766 \text{ kN}$$

stavěná větve  $\phi 8$

$$A_s = 50,3 \text{ mm}^2$$

$$\sigma_E = \frac{8,766 \cdot 10^3 \text{ N}}{50,3 \text{ mm}^2} = 174 \text{ MPa} < f_yk = \frac{265}{1,15 \cdot 2,0} = 230$$

vyhovuje

stavěná větve

kotva je zefektuová do nosného nosku i do monierky  
vzápětná délka

$$L = \frac{140}{2} = 70 \text{ mm}$$

dle ČSN EN 1993-1-1

dle tab. 9 křivka neprůměrné pevnosti  $\underline{\sigma}$

$$\varepsilon = \sqrt{\frac{235}{f_y}} = \sqrt{\frac{235}{230}} = 1,010$$

$$\lambda_1 = \pi \cdot \sqrt{\frac{E}{f_y}} = \pi \cdot \sqrt{\frac{196 \cdot 10^3}{230}} = 91,7$$

průměrná pevnost

$$\bar{\lambda} = \frac{L_{cr}}{2} \cdot \frac{1}{\lambda_1} = \frac{70 \text{ mm}}{2 \text{ mm}} \cdot \frac{1}{91,7}$$

$$\bar{\lambda} = 0,382$$

součinitel nepřírodnosti  $\chi$ , obr. 16

$$\chi = 0,91$$

$$N_{f,Rd} = \frac{\chi \cdot A_f f_y}{\gamma_{M1}} = \frac{0,91 \cdot 50,3 \cdot 230}{61}$$

$$N_{f,Rd} = 9540 \text{ N} > P_E = 8,766 \text{ kN}$$

vyhovuje

teplotní faktor

dle údajů zadavatele je teplota ve výšce monice

po provozu faktor

v zimě  $+5^\circ\text{C}$

v létě  $+35^\circ\text{C}$

teplotní rozdíl  $30^\circ\text{C}$

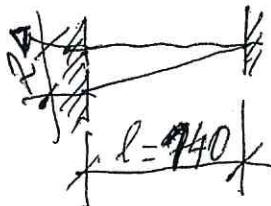
teplotní mýkyr  $\pm 15^\circ\text{C}$

rovn honce parapetu repletov

$$\Delta l = 0,000012 \cdot \frac{1}{2} 3000 \text{ mm} \cdot 15^\circ\text{C} = 0,27 \text{ mm}$$

ohybový moment v kotev od roviny od repletu

$$\phi 8 \quad J = \frac{1}{64} \cdot \pi \cdot d^4 = \frac{1}{64} \cdot \pi \cdot 8^4 \cdot 2 = 201 \text{ mm}^4$$



$$l \Delta = 0,27 \text{ mm}$$

$$M = \frac{3 \cdot E \cdot J \cdot \Delta}{l^2} = \frac{3 \cdot 196 \cdot 10^{13} \text{ N/mm}^2 \cdot 201 \text{ mm}^4 \cdot 0,135 \text{ mm}}{140^2 \text{ mm}^2}$$

$$M = 0,814 \cdot 10^3 \text{ N/mm}$$

napětí

$$\sigma = \frac{M \cdot r}{I} = \frac{0,814 \cdot 10^3 \text{ N/mm} \cdot 70 \text{ mm}}{4 \text{ mm}^3} = 50 \text{ mm}^3$$

$$\sigma = \frac{814 \text{ N/mm}}{50 \text{ mm}^3} = 16 \text{ MPa} < 230$$

vyhovuje

Parapetní pasy 9000 mm

celková síla na svíle kotry

$$P_E = 4,675 \text{ kN/m}^2 \cdot 9,0 \text{ m} = 42,075 \text{ kN}$$

zmnosnosti svílkých antikoroznich kotter

|                    |                      |         |            |
|--------------------|----------------------|---------|------------|
| • rozšíření větrov | 50,3 mm <sup>2</sup> | 230 MPa | = 11,569 N |
| • tlacení větrov   |                      |         | 9570 N     |

---

celkem jedna kotva 21139 N

dveř kotry ø8mm, ocel 17242

$$P_R = 2 \cdot 21,139 \text{ kN} = 42,278 \text{ kN}$$

$$P_R = 42,278 \text{ kN} > P_E = 42,075 \text{ kN}$$

vyhovuje

## Frostové stěnové panely (štítkové)

zastříčení na  $1 \text{ m}^2$  po zateplení

|  |  |  |
|--|--|--|
| monierka ( $0,06 \text{ m} + 0,01 \text{ m}$ ) | $\cdot 2,5 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35$                  | $= 2,363 \text{ kN/m}^2$                 |
| výplň, vln. cementovou om.                     | $0,015 \text{ m} \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35$   | $= 0,365 \text{ kN/m}^2$                 |
| miner. vata                                    | $0,140 \text{ m} \cdot 1,40 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35$ | $= 0,265$                                |
| fasádní omítka                                 | $0,005 \text{ m} \cdot 22 \text{ kN/m}^3 \cdot 1,35$   | $= 0,049$                                |
|  |  | <u>celkem</u>                            |
|  |  | <u><math>3,142 \text{ kN/m}^2</math></u> |

největší panel je skladací  $2400/3600 \text{ mm}$

úška monierky po zateplení

$$P_E = 2,38 \text{ m} \cdot 3,58 \text{ m} \cdot 3,142 \text{ kN/m}^2$$

$$P_E = 26,771 \text{ kN}$$

hmotnost jedné kotny  $\phi 8$

$$P_{R,1} = 2,139 \text{ kN}$$

druhé kotny

$$P_{R,2} = 42,278 \text{ kN} > 26,771 \text{ kN} = P_E$$

vyhovuje

\* případě provedení jedné kotny:

fasádní panely soustavy DSO 87 byly vyráběny fasádní monierkou dolů a monierka byla kalibrována, nicméně výroba betonové směsi byla řízena počítačem, můžeme tedy pouvědít

$$Q_E = Q_k$$

(viz též Holický - Marková: Klasady zavrhování stavebních konstrukcí, ČKAIT 2004, n. 31)

|  |                             |                         |
|--|-----------------------------|-------------------------|
| patrovou'  |                             |                         |
| monierka $Q_E = Q_k (0,06 + 0,01) \cdot 2,5 \cdot 1,0$       | = 1,450 kN/m <sup>1/4</sup> |                         |
| nýplň, vln. malton   | 0,365                       |                         |
| monier. rata $Q_E = Q_k 0,140 m \cdot 1,40 kN/m^3 \cdot 1,0$ | = 0,196                     |                         |
| fasiádní omítka  | 0,149                       |                         |
|  |                             | celkem                  |
|  |                             | 2,460 kN/m <sup>2</sup> |

zakření kotry u panelu 2400/3600

$$P_E = 2,38 \cdot 3,58 \cdot 2,460 = 20,960 \text{ kN}$$

$$P_E = 20,960 \text{ kN} < P_{R,1} = 21,139 \text{ kN}$$

vyhovuje

Závěr: antikorozní kotry vyhovují pro popsaný  
případ zakření u všech typů obvodového  
pláště

V Plzni, 3. července 2015

Vypracoval: mag.matrikář



Červen 2015

## POSUDEK

### Technické posouzení fasádního a střešního pláště objektů Fakulty strojní v areálu ZČU Plzeň

Zadavatel: Západočeská univerzita v Plzni

Univerzitní 8, 306 14 Plzeň

Kontaktní osoba: Ing. Zdeněk Kratochvíl

Zpracovatel: CH Projekt Plzeň s.r.o.

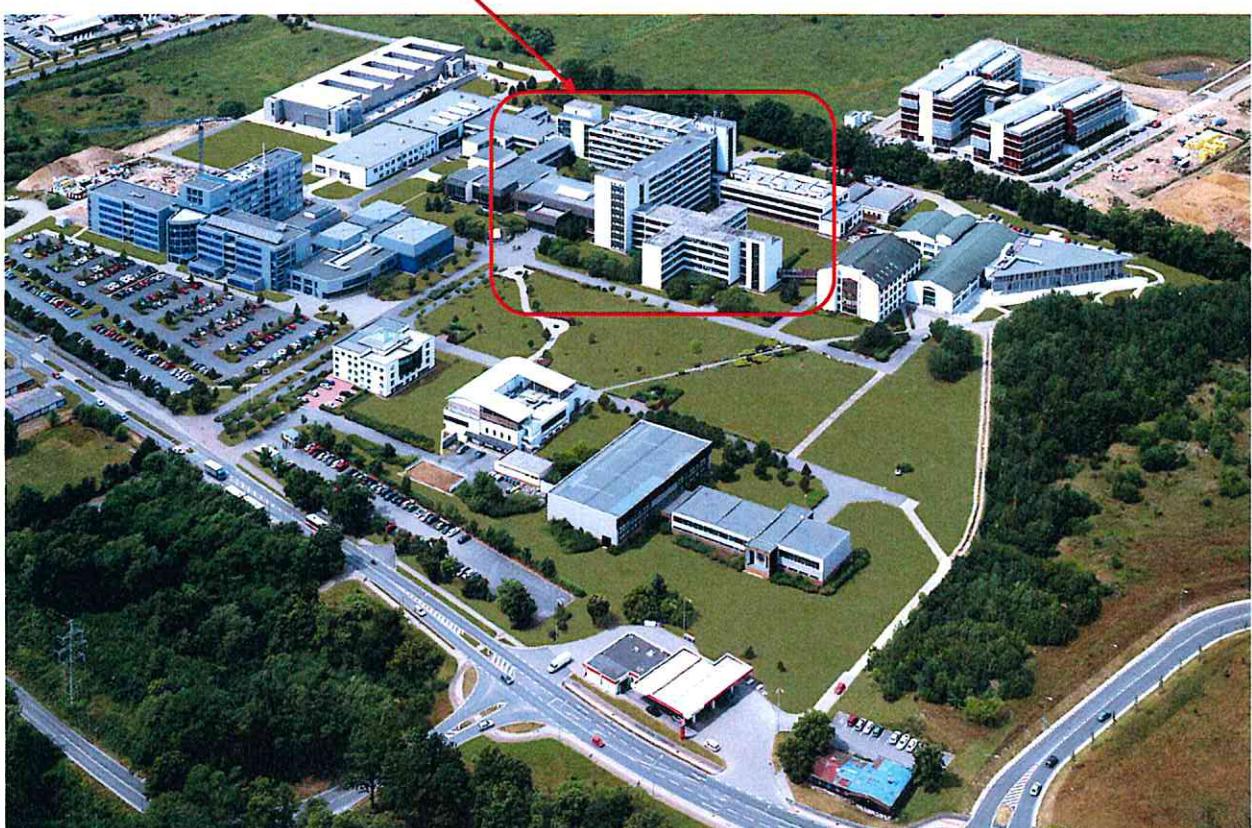
Revoluční 56a, 312 00 Plzeň

Zpracovatel: Ing. Martin Bouda

#### Cíl technického posouzení

Cílem technického posouzení jsou variantní řešení zateplení fasádního a střešního pláště ve vztahu k technické náročnosti prováděných prací za provozu budov. Posouzení se týká následujících budov: UL1 – halové laboratoře, K1, K2, K3 – spojovací krčky, UL2 – laboratorní objekt, UV – vstupní objekt, UK – katedrový objekt, UU – výukový objekt, viz. obrázek. Posouzení se netýká objektu poslucháren, který má odlišný konstrukční systém, objektu fyzikálně – metalurgického učebnového pavilonu, který má obvodový pláště vyzdívaný a objektu dílen, který je již rekonstruován.

ZČU Plzeň, Fakulta strojní



#### Popis stávajícího stavu budov

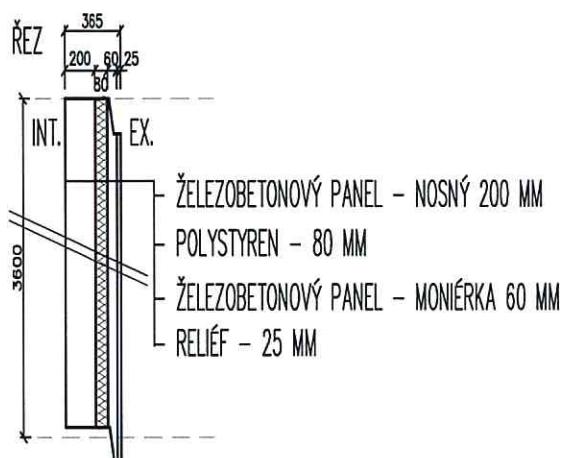
Výstavba komplexu budov fakulty strojní probíhala na přelomu 80. a 90. let minulého století. Tomu odpovídá poměrně dobrý stav stavebních konstrukcí. Všechny budovy na sebe přímo navazují, nebo jsou vzájemně propojeny spojovacími krčky.

Nosná konstrukce budov je tvořena železobetonovým skeletem. Pro konstrukce byl použit v maximální míře konstrukční systém PSO 81. Stropní a střešní konstrukce jsou ze železobetonových prefabrikovaných panelů. Střešní konstrukce jsou převážně dvouplášťové se vzduchovou větranou mezerou. Obvodové konstrukce jsou ze železobetonových sendvičových panelů s tepelnou izolací. Prosklené části budov – dveře, okna, fasády jsou hliníkové.

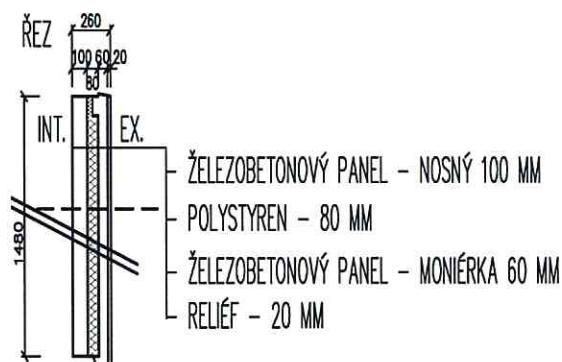
### Obvodový pláště:

Obvodový pláště budov je tvořen ze železobetonových sendvičových panelů s tepelnou izolací umístěnou uvnitř panelu a vnějším nátěrem. Tloušťka tepelné izolace tvořené polystyrénem je 80 mm. Vnitřní část betonového panelu je nosná, vnější ( pohledová ) část panelu je k vnitřnímu přikotvena pomocí kotev z nerezové oceli. Panely mají z větší části povrchový reliéf tl. 20 - 25 mm, z menší části jsou hladké. Převážně se vyskytují dva typy panelů:

Prvním typem jsou panely na celou konstrukční výšku patra budovy ( k.v. = 3,6 m). Většinou se jedná o stěny štírové, nebo stěny v místě schodišť.



Druhým typem jsou panely parapetní, většinou výšky 1,48 m. Panely tvoří souvislé pruhy mezi pásovými okny.



### Prosklené fasády:

Na budovách jsou použity dva typy hliníkových prosklených fasád podle doby výstavby jednotlivých budov. Stejný typ hliníkových konstrukcí je vždy použit současně na velké prosklené plochy, okna i dveře. Hliníkové konstrukce jsou opatřeny izolačním dvojsklem.

Velké prosklené plochy se vyskytují ve vstupních a schodišťových halách. Jsou tvořené ocelovými profily, které tvoří nosný rám, do kterých jsou vsazována hliníková okna nebo hliníkové výplně. Ocelové profily jsou následně hliníkovými profily opláštěny.

Okna jsou převážně pásová, na výšku 2,2 m. Okna probíhají přes celá patra budov a tvoří větší část obvodového pláště. Dá se odhadnout, že tvoří 65 % plochy obvodového pláště.

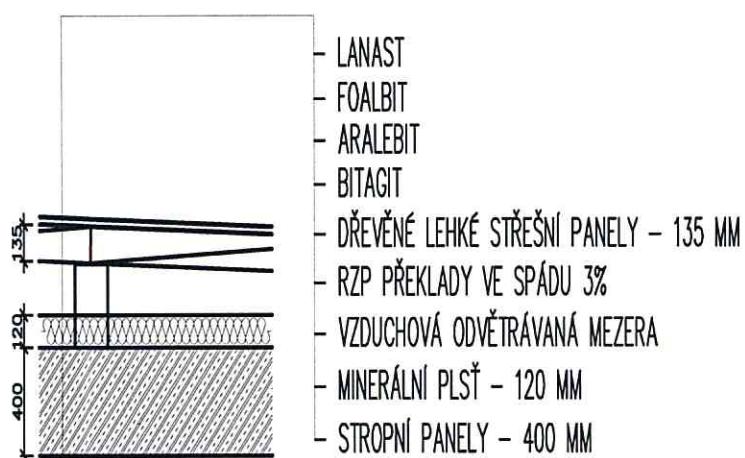
Vstupní dveře jsou většinou dvoukřídlé a jsou součástí větší prosklené plochy.



## Střešní pláště:

Střechy jsou realizovány jako dvoupláštové střechy s větranou vzduchovou mezerou. Atikový panel je opatřen větracími otvory, které zajišťují provětrávání střešního pláště. Na železobetonovém stropu je položena minerální plsť tloušťky 120 mm, nad kterou je větraná vzduchová mezera. Horní část střechy tvoří dřevěné lehké střešní panely, na kterých jsou položeny hydroizolační souvrství ze živičných pásů.

## ŘEZ



## Statické posouzení fasádního pláště

Podrobné statické posouzení viz. příloha 1.

Ve statickém posudku jsou posouzeny antikorozní kotvy, na kterých je zavěšena vnější část betonového fasádního panelu ( monírka ). Ze závěrů statického posouzení vyplývá, že stávající fasádní železobetonové panely lze zateplit z venkovní strany, aniž by bylo nutné do panelů jakkoliv zásadně zasahovat nebo případně i bourat.

## Tepelně technické posouzení

### Obvodový pláště:

Součástí obvodového pláště je tepelná izolace z polystyrénu tl. 80 mm. Dá se předpokládat, že se jedná o panely s běžnými tepelnými mosty, záteky cementového mléka do polystyrénu a prostupující ocelovou výztuží. Takto provedený panel již nesplňuje dnešní tepelné požadavky na obvodové konstrukce dle ČSN 73 0540-2. Ke splnění doporučené hodnoty prostupu tepla bude zapotřebí doplnit cca 140 mm tepelné izolace. Při budoucím návrhu zateplení lze uvažovat jak s kontaktním zateplovacím systémem, tak se zateplením provětrávané fasády s lehkým obkladem pozinkovanými či hliníkovými plechy. Zde je zapotřebí upozornit, že při použití kontaktního zateplovacího systému je nutné se vypořádat s povrchovým reliéfem panelů, pravděpodobně jejich srovnání za použití malty. To je nutné z důvodu požadavku lepení izolačních desek na rovný podklad. Předmětem posudku není definovat konkrétní výběr zateplovacího systému. Při tak velkém komplexu budov by měl být návrh předmětem práce architekta. Posudek uvažuje se zateplením pomocí běžných „lehkých“ zateplovacích systémů. V případě návrhu, při kterém by došlo k většímu zatížení fasád, je zapotřebí zpracovat nový statický posudek. Nicméně existují kotevní systémy k dodatečnému kotvení vnějších betonových panelů ( moniérek ).

### Prosklené fasády:

Hliníkové konstrukce jsou opatřeny izolačním dvojsklem. Izolační dvojsklo z doby svého původu se předpokládá s vyplněnou meziskelní dutinou vzduchem, přičemž vnější sklo je pokoveno, hliníkový rám je s přerušeným tepelným mostem. Takto provedené konstrukce již nesplňují dnešní tepelné požadavky na prosklené konstrukce dle ČSN 73 0540-2. Přestože jsou hliníkové konstrukce technicky v dobrém stavu, jsou z pohledu úspory energie nejslabším článkem celé fasády.

### Střešní pláště:

Střešní konstrukce jsou dvoupláštové se vzduchovou větranou mezerou. Jako tepelná izolace je použita minerální plst tloušťky 120 mm. Z dostupné dokumentace není patrné, že by bylo použito parozábrany mezi betonovým stropem a tepelnou izolací. V každém případě je nutné v rámci přípravy zateplení střechy provést průzkumné práce souvrství střech. Zde je nutné především ověřit přítomnost parozábrany, tloušťku minerální plsti, stav dřevěných střešních panelů zaměřený zejména na vlhkost, hnilibu a mykologii.

Z provedeného průzkumu vyplynou práce, které je při zateplení nutné provést. Při zateplení je možná varianta zachovat princip dvoupláštové větrané střechy, nebo varianta častější, změnit dvoupláštovou střechu na střechu jednopláštovou. U jednopláštové střechy je možno uvažovat také s více variantami. Při nutnosti odstranění stávající ( dřevěné poškozené ) střechy, bude provedena nová kompletní tepelně izolační skladby střechy. Nebo bude provedeno pouze přidání tepelně izolačního souvrství na stávající střechu. V každém případě již stávající střecha nesplňuje dnešní tepelné požadavky na střešní konstrukce dle ČSN 73 0540-2. Zde při návrhu tloušťky tepelné izolace bude hrát roli nejen požadavek na součinitel prostupu tepla, ale také požadavek na kondenzaci vlhkosti v konstrukci. Zde pak může vyplynout přidaná tloušťka tepelné izolace kolem 300 mm. To je zapotřebí dále řešit ve vztahu k výšce atik.

V následující tabulce jsou porovnány součinitele prostupu tepla stávajících konstrukcí s požadovanými a doporučenými hodnotami konstrukcí dle ČSN 73 0540-2.

Tepelně technické posouzení jednotlivých konstrukcí dle ČSN 73 0540-2.

| UL1, K3, UL2, K2,<br>UV, K1, UK, UU  | Součinitel prostupu tepla [ $\text{W} \cdot \text{m}^{-2} \cdot \text{K}^{-1}$ ] |                                  |                                    |
|--------------------------------------|--|----------------------------------|------------------------------------|
|                                      | Stávající stav<br>U  | Požadované hodnoty<br>$U_{N,20}$ | Doporučené hodnoty<br>$U_{rec,20}$ |
| Obvodová stěna<br>tl. 365            | 0,70   | 0,3                              | 0,25                               |
| Obvodová stěna<br>tl. 260 ( parapet) | 0,72   | 0,3                              | 0,25                               |
| Střecha                              | 0,53   | 0,24                             | 0,16                               |
| Prosklená fasáda<br>okna             | 3,2  | 1,5                              | 1,2                                |
| Dveře                                | 3,7  | 1,7                              | 1,2                                |

V následující tabulce jsou uvedeny orientační tloušťky přidané tepelné izolace nutné ke splnění součinitele prostupu tepla stavebních konstrukcí.

| UL1, K3, UL2, K2,<br>UV, K1, UK, UU  | tl. izolace [mm] | tl. přidané tepelné izolace [mm] |                    |
|--------------------------------------|------------------|----------------------------------|--------------------|
|                                      |                  | Požadované hodnoty               | Doporučené hodnoty |
| Obvodová stěna<br>tl. 365            | 80 mm            | 100 mm                           | 140 mm             |
| Obvodová stěna<br>tl. 260 ( parapet) | 80 mm            | 100 mm                           | 140 mm             |
| Střecha                              | 120 mm           | 100 mm                           | 200 mm<br>300 mm*  |

\* Orientační tloušťka tepelné izolace s ohledem na kondenzaci v konstrukci

#### Závěr:

Zpracovaný posudek prokázal, že vzhledem k velikosti areálu lze provádět práce na zateplování budov během celého vyučovacího roku. To znamená, že při zateplování budov nebudou probíhat stavební práce takového rozsahu, které by znemožňovali výuku. Nutná budou pouze opatření organizačního charakteru. Výměnu oken je možné provádět z vnitřní části budov po jednotlivých místnostech a patrech. Prosklené stěny je převážně vhodnější vyměnit během letních prázdnin, vzhledem k velkému rozsahu prací v halách a komunikačních koridorech. Neprůhlednou část fasády lze zateplovat z vnější části budov z lešení, aniž by bylo zasahováno do interiéru. Střešní pláště lze také měnit během celého roku s ohledem na momentální klimatické poměry.

**Závěrem lze konstatovat, že práce na zateplení objektů lze provádět během celého roku bez přerušení a závažnějšího omezení vnitřního provozu.**

Zpracoval: Ing. Martin Bouda

Datum: 30. 6. 2015

